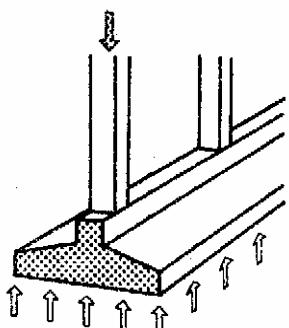
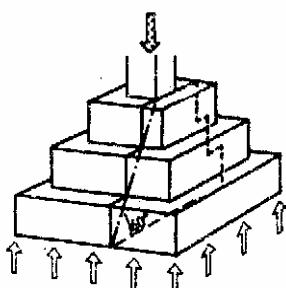


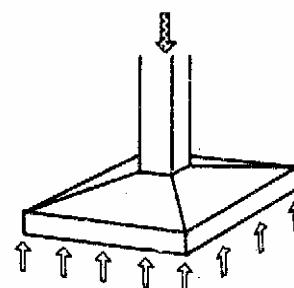
1. Ленточный фундамент из трамбованного бетона. Размеры уступов определяются углом 45° ; $H \geq$ глубины промерзания



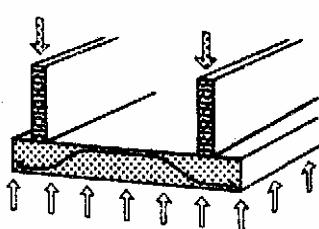
2. Желобетонный ленточный фундамент. Нагрузки от отдельных колонн распределяются на значительную площадь основания



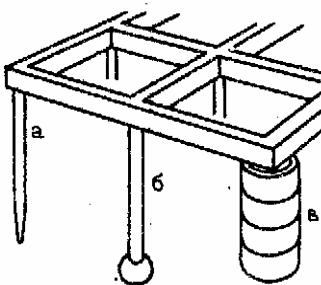
3. Фундамент под колонну из трамбованного бетона. Размеры уступов определяются углом 60° , высота уступов $20-30$ см



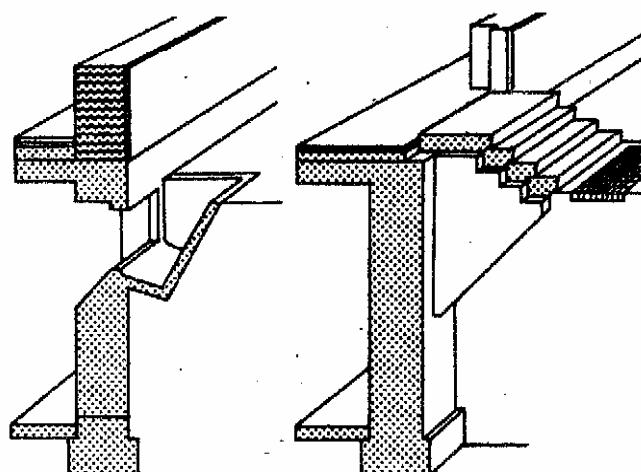
4. Желобетонный подколеник малого заложения



5. Слоиной фундамент. Желобетонная плита под всем зданием при слабых грунтах и мелком заложении фундаментов

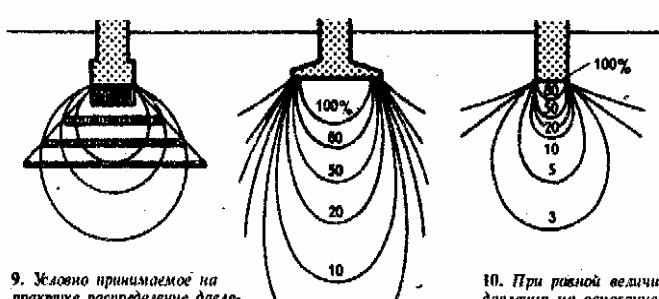


6. Свайное основание и опускной колодец:
a—забивная свая; б—набивная свая;
в—опускной колодец



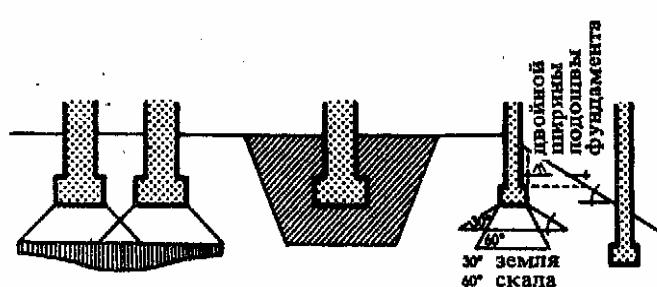
7. Примки подземных стековых проемов зашк有力ются в стене подвала

8. Наружные лестницы во избежание неравномерных осадок и образования трещин должны отрываться на армированные консоли

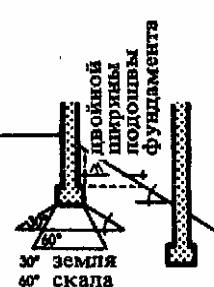


9. Условно принимаемое на практике распределение давления на грунт под углом 45° не отвечает действительности. Очертания линий, соединяющих точки с одинаковым давлением (изобары), приближаются к окружности (по Кеглер-Шабдингу)

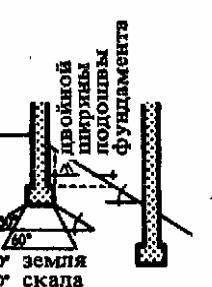
10. При равной величине давления на основание широкие фундаменты вызывают дополнительные напряжения больших значений, чем узкие



11. Пересечение линий распределения давления смежных фундаментов может привести к образованию неравномерных осадок и трещин. Это важно учитывать при возведении новых зданий рядом с существующими



12. Песчаные подушки под фундаменты общей высотой от 0,8 до 1,2 м, уложенные слоями толщиной 15 см с увлажнением и трамблением, способствуют распределению нагрузок на большую площадь основания



13. Устройство фундаментов на склонах. Линии распределения давления должны соответствовать уклону участка

Таблица 1. Водопроницаемость грунтов в естественном состоянии

Вид грунта	Коэффициент водопроницаемости K , см/с
Ил	$1 \times 10^{-8} - 3 \times 10^{-8}$
Глина	$10^{-4} - 10^{-6}$
Лесс	$10^{-4} - 10^{-3}$
Суплиник	$10^{-5} - 10^{-4}$
Песок мелкозернистый	$10^{-2} - 2 \times 10^{-2}$
Песок среднезернистый	$0.1 - 0.3$
Песок крупнозернистый	$0.5 - 1$
Гравий	$1 - 100$

Таблица 3. Содержание влаги в естественном грунте $W = G_w / G_0$ (G_w — масса воды в порах, G_0 — масса сухого грунта)

Вид грунта	Содержание влаги
Влажный песок	0,02—0,1
Навозный и мергель	0,1—0,2
Лесс	0,15—0,3
Суплиник	0,15—0,4
Глина	0,2—0,65
Шлам	0,4—0,7
Ил	0,4—1,1
Торф	1—8

Таблица 2. Подъем капиллярной влаги в естественных грунтах

Вид грунта	Высота подъема влаги в капиллярах h_k , см
Гравий	До 3
Песок среднезернистый	20—40
Песок мелкозернистый	40—80
Суплиник, лесс	До 100
Глина	Более 100

Таблица 4. Допускаемое давление на грунт при плоских фундаментах по DIN 1054

Допускаемое давление на грунт								кг/см ²
Насыпной грунт без искусственного уплотнения								От 0 до 1
Ненарушенный растительный слой:								0
а) шлам, торф, торфяник								0
б) несвязанный, достаточной плотности:								0
Глубина заложения, м	При минимальной ширине фундамента, м							
	мелко- и среднезернистый песок				крупнозернистый песок и гравий			
	0,4	1	5	10	0,4	1	5	10
До 0,5	1,5	2,0	2,5	3,0	2,0	2,0	4,0	5,0
1	2,0	3,0	4,0	5,0	2,5	3,5	5,0	6,0
2	2,5	3,5	5,0	6,0	3,0	4,5	6,0	8,0
Промежуточные значения получаются путем линейной интерполяции.								
Связанные грунты:								
а) тестообразный сжатый в кулак грунт просачивается между пальцами								0
б) мягкий (грунт легко скатать в шар)								0,4
в) жесткий (грунт трудно скатать в шар)								1
г) полужесткий (грунт крошится при скатывании на частицы толщиной 3 мм)								2
д) твердый (грунт желтый после высушивания)								4
Скала с незначительными трещинами без повреждений в результате атмосферных воздействий:								15
а) в замкнутых прослоеках (например, гравийные породы, песчаники, известняк, мрамор, доломит, сланец и др.)								30
б) в виде сплошных или столбчатых образований (например, гранит, сиенит, диорит, порфир, диабаз, базальт, гнейс и др.)								

(рис. 5) или заглубленных в виде забивных и набивных свай или опускных колодцев (рис. 6), что обеспечит выбор наиболее надежного и экономичного решения и позволит заблаговременно установить размеры необходимых затрат и технические условия на сооружения.

Угол распространения нагрузок в фундаментах из каменной кладки не должен превышать 45° , в бетонных фундаментах — 60° . Подошва фундамента должна быть заложена ниже уровня промерзания грунта (≥ 80 см).

Сваи забивают до материкового грунта и передают на них нагрузки от рамных фундаментов. При устройстве висячих свай и опускных колодцев нагрузки на прилегающий к ним уплотненный грунт передаются их боковыми поверхностями.

При высоком уровне грунтовых вод целесообразно заложение железобетонных фундаментов выше их уровня (рис. 4); угол распределения нагрузок в таких фундаментах не ограничен при условии расчета подушек на изгиб.

Виды грунтов:

несвязанные грунты (например, песок с крупностью зерен 0,09 м, гравий, галька и их смеси);

связанные грунты (например, глинистый ил, глина и их смеси с несвязанным грунтом);

прочие грунты (например, скальные, органические грунты такие, как торф и сапропель, насыпи).

Повышение несущей способности строительных оснований

а) Путем вибрационного уплотнения с помощью трамбования. Диаметр окружности уплотняющегося участка 2,3—3 м. Расстояние между трамбовками около 1,5 м. Производится подсыпка грунта. Повышение несущей способности зависит от зернистости и первоначальной плотности.

б) Сваи, уплотняющие грунт. Скважины заполняются материалом различной зернистости без вяжущих средств.

в) Упрочнение и уплотнение грунта. Запрессовка цемента; этот способ нельзя применять в связных и разрушающих цемент грунтах. Запрессованный цемент до схватывания необходимо защитить от размывания водой.

Иньецирование химикатов (раствора кремневой кислоты, хлористого кальция). Быстрое, сохраняющееся на длительный срок затвердевание можно применять только при грунте, содержащем кварц (гравий, песок, а также обломочные породы). Можно получить прочность от 10 до 90 кг/см². Для уплотнения также возможна запрессовка битумных эмульсий, но она не повышает несущей способности грунта.

Устройство фундаментов

Подошва ниже глубины промерзания (по DIN 1054 $\geq 0,80$ м). Для сооружений, требующих повышенной защиты от замораживания, — на глубину от 1 до 1,5 м.

Мелкие фундаменты

а) Ленточные каменные и бетонные фундаменты. Отношение высоты фундамента h к ширине i (рис. 1):

кладка на известковом растворе 2:1
кладка из бутового камня на цементном растворе 1,5:1
железяк и клинкер на цементном растворе 1:1
неармированный бетон в зависимости от грунта 1:1—1:1,73

Применение железобетона позволяет снизить высоту и массу фундаментов, а также глубину траншей.

Для восприятия давления грунта выполняется поперечное армирование (рекомендуются арматурные сетки), а при неоднородном грунте — дополнительное продольное армирование.

б) Столбчатые фундаменты, воспринимающие нагрузку от колонн, изготавливаются из бетона ступенчатыми (рис. 3), в противном случае — из железобетона (рис. 4).

в) Плитные фундаменты (рис. 5).

Целесообразны при низкой несущей способности грунтов. Армирование стальными арматурными сетками; при больших пролетах фундаментная плита должна иметь ребра. Толщина плиты определяется статическим расчетом. Укладка — на бетонную подготовку толщиной 5 см или слой кирпичного щебня (DIN 1054).

Глубокое заложение (рис. 6)

Опирание на заглубленные слои грунта (особый случай — висячее свайное основание).

а) Сваи в грунте — из каменной кладки, бетона или железобетона.

Для упрощения производства работ отрываются не отдельные шурфы, а сплошные траншеи. Не применяют при наличии грунтовых вод.

б) Опускные колодцы: свая в виде полого цилиндра из кладки, бетона или железобетона, который после погружения заполняется бетоном. Применяют при наличии грунтовых вод. Рациональное поперечное сечение криволинейной формы (при малом радиусе и большой площади возрастает сопротивление на трение). Не рекомендуются несимметричные сечения.

в) Свайный рострек.

Стоячие сваи: передача нагрузок осуществляется через остире свай на несущие слои грунта и дополнительно через трение по оболочке.

Висячие сваи: концы свай не достигают несущего слоя грунта. Слабонесущие слои уплотняются при забивке свай (см. «Повышение несущей способности грунтов»). Передача нагрузок только через трение по оболочке свай.

В зависимости от способа устройства:

1. На месте строительства:

а) набивные сваи из песка, мелкого щебня или гравия;
б) буровые сваи из бетона или железобетона, которые устраивают с (или без) применением сжатого воздуха, с (или без) оставляемой в грунте трубой;

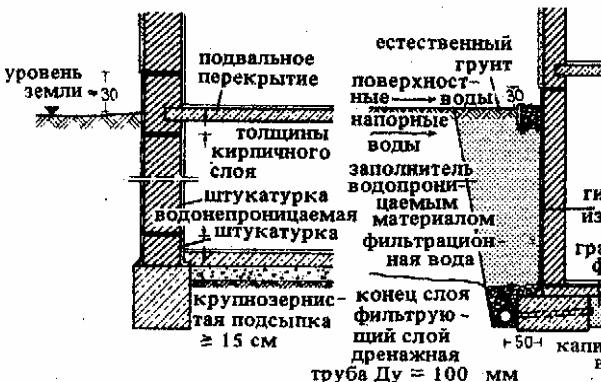
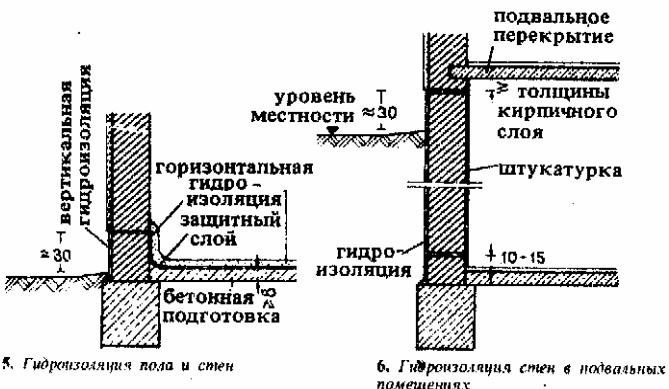
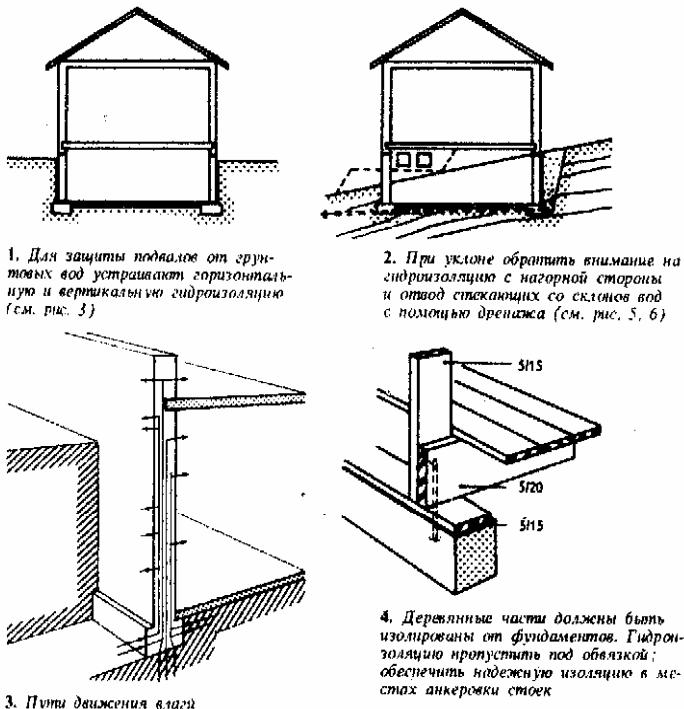
в) сваи, устанавливаемые путем забивки бетона или гравия в грунт.

2. Готовые сваи из древесины, бетона, железобетона или стали.

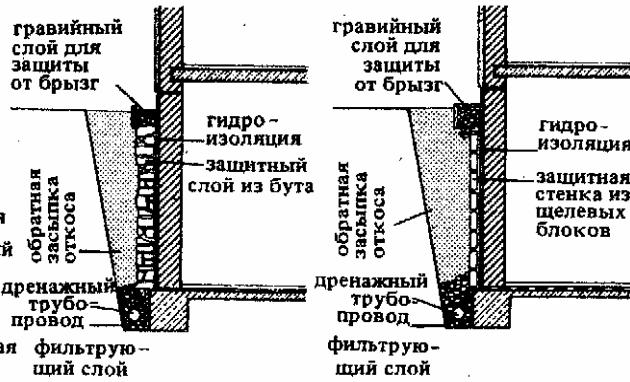
ГИДРОИЗОЛЯЦИЯ ПОДЗЕМНЫХ ЧАСТЕЙ ЗДАНИЯ

(DIN 4031, 4117, 4122, условные обозначения по DIN 4122, см. с. 9)

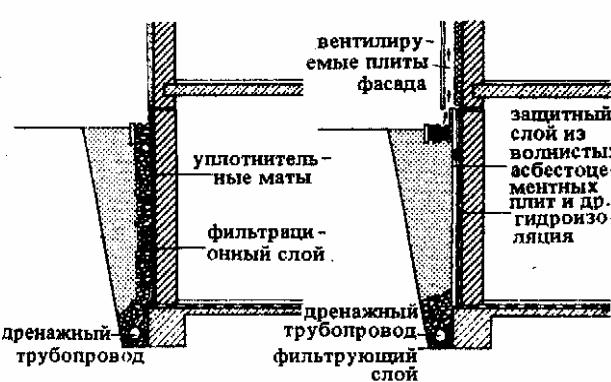
Вид влаги	Назначение гидроизоляции	Тип гидроизоляции
Естественная влажность грунта	Защита вертикальных частей от капиллярной влаги	Гидроизоляционные слои
Атмосферные осадки, техническая вода	Защита наклонных частей от просачивания воды	Отвод дождевых вод
Грунтовые воды	Защита от гидростатического напора	Противонапорная гидроизоляция



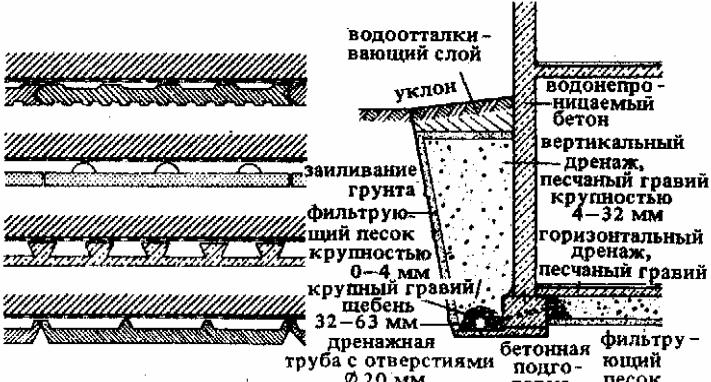
8. Дренаж и гидроизоляция



10. Защитная стена из щелевых блоков



12. Защитный слой из асбестоцементных плит и др.



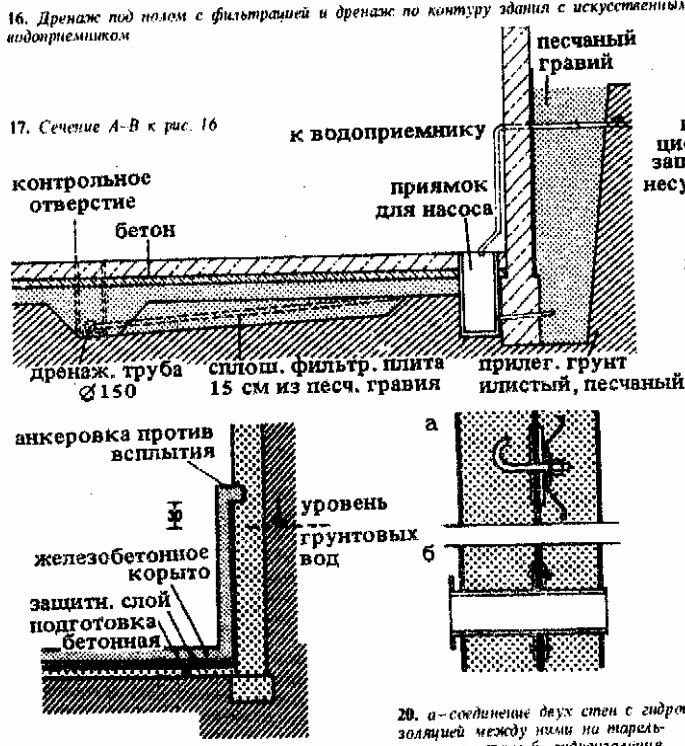
14. Трубчатый дренаж со спиральным фильтром

Если грунты впитывают и пропускают дождевые воды хуже, чем обратная засыпка подвальных стен, то создается подпор, который разрушает гидроизоляцию; необходимо устройство дренажа для отвода воды (рис. 15-17) или противонапорной гидроизоляции (рис. 18-20).

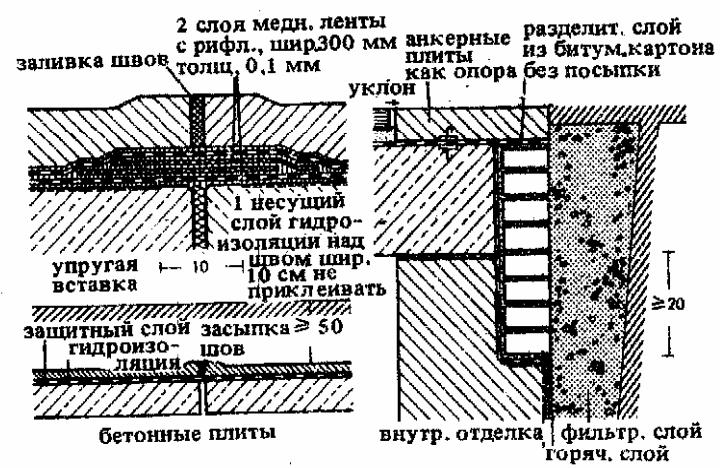
Напорные воды. При расположении частей здания ниже уровня грунтовых вод противонапорная гидроизоляция должна представлять собой непрерывную оболочку, проходящую под зданием и по наружным стенам подвала. При проектировании противонапорной гидроизоляции необходимо иметь данные о свойствах грунтов, о наивысшем уровне грунтовых вод и об их химическом составе.



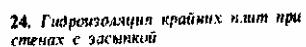
15. Стены подвалов с нагорной стороны должны быть тщательно изолированы
16. Дренаж под полом с фильтрацией и дренаж по контуру здания с искусственным
андиреемником



19. Устройство гидроизоляции в существующем здании

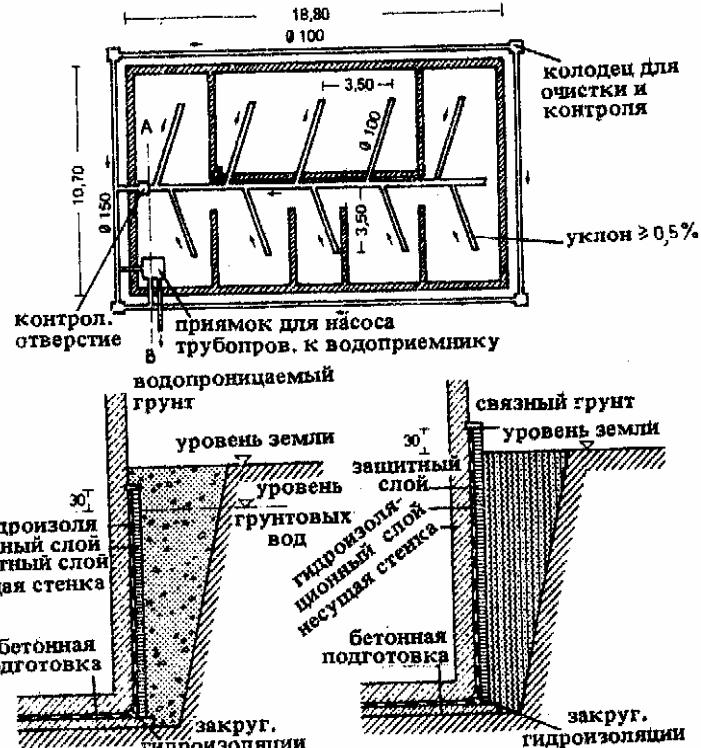


23. Гидроизоляция над деформационными швами в железобетонных перекрытиях. Технология путем засыпки

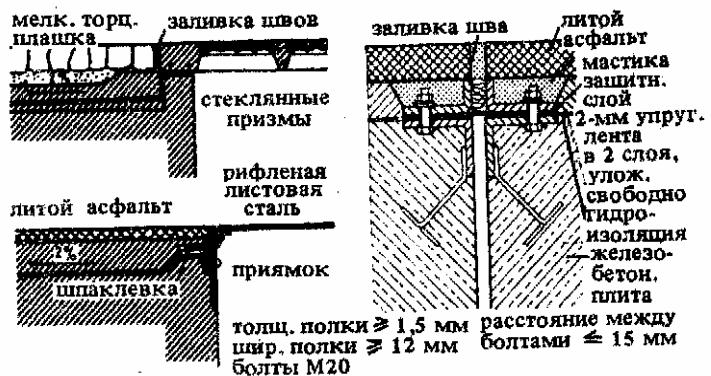


Гидроизоляция должна быть доведена до отметки, превышающей на 30 см наивысший уровень грунтовых вод. В качестве гидроизоляции применяется многослойный ковер на битумной мастике, металлы или синтетическая пленка.

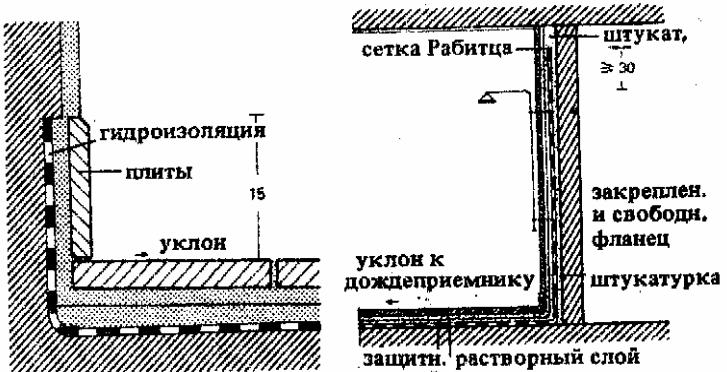
Производство работ. После понижения уровня грунтовых вод ниже отметки пола подвала по бетонной подготовке возводят защитную стенку и оштукатуривают ее для напесения гидроизоляционного слоя. Затем бетонируют армированную плиту пола и возводят несущие стены подвала, которые прижимают гидроизоляцию защитной стенки. Изоляционный ковер необходимо закруглять в местах перегибов (рис. 18-19).



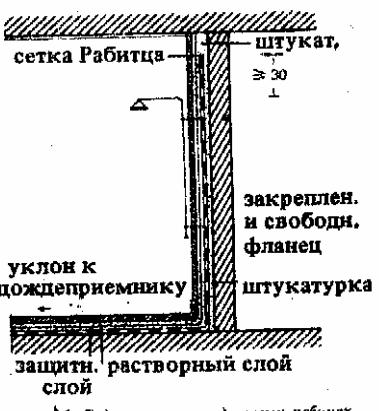
18. Водонепроницаемая гидроизоляция в виде занавеса



21. Гидроизоляция у сварочных прямиков и заделочных люков



25. Гидроизоляция в виде корыта в сырых и влажных помещениях

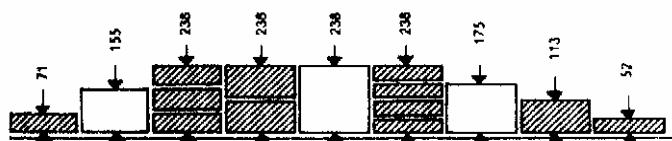


26. Гидроизоляция в бетонных
заполняется в стену на высоту выше
разжижки

Таблица 1. Виды, свойства и характеристики стекового кирпича

Наименование	Объемная масса кг/дм ³		Временное сопротивление в сжатие кг/дм ²		Морозостойкость	Паспорт
	в среднем	для отдельных кирпичей	в среднем	для отдельных кирпичей		
Виды кирпича с объемной массой 1,2 кг/дм³ (объем 1½ кирпичей нормального размера равен объему 2 кирпичей уменьшенного размера, т. е. 3000 см³)						
Перистый кирпич 1,2×60	1,2	1,3	60	50	Не устанавливается	Не требуется
Дверчатый кирпич с горизонтальными отверстиями 1,2/60	1,2	1,3	60	50	Не устанавливается	Не требуется
с вертикальными отверстиями 1,2/100 типов А, В	1,2	1,3	100	80	>	>
с вертикальными отверстиями 1,2/150, типов А, В	1,2	1,3	150	120	>	>
Другие виды кирпича						
Клинкер с вертикальными отверстиями, М-350	1,6	1,7	350	300	Устанавливается	Не требуется
Полнотелый кирпич М-100	1,8	1,9	100	80	Не устанавливается	
То же, М-150	1,8	1,9	150	120	>	Требуется
Литевой кирпич М-150	1,8	1,9	150	120	Устанавливается	Не требуется
То же, М-250 *	1,8	1,9	250	200	>	>
Высокопрочный кирпич М-350	1,8 *	1,8 *	350	300	>	>

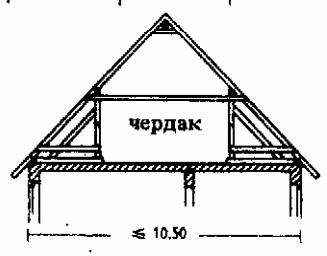
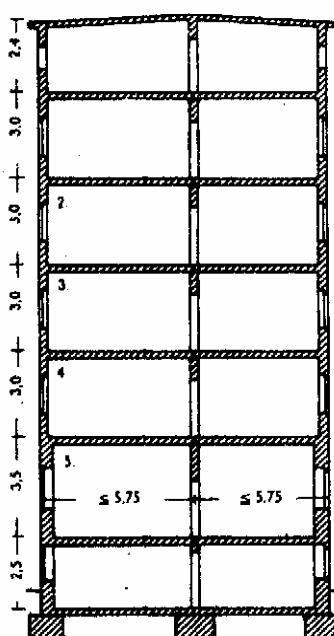
* Минимальные значения.



1. Увязка портупок из кирпича разных размеров (см. табл. 2)

Таблица 2. Размеры кирпича по DIN 105

Размеры кирпича	Длина, см	Ширина, см	Высота, см
Уменьшенный	24	11,5	5,2
Стандартный	24	11,5	7,1
Полупортовый	24	11,5	11,3
Увеличенный в 2½ раза	24	17,5	11,3

2. Разрез здания. Нагрузка на покрытие: $g + p = 250 \text{ кг}/\text{м}^2$ горизонтальной проекции

3. План



Кладку стен из кирпича следует осуществлять по отвесу горизонтальными рядами с соблюдением правил перевязки (см. с. 49). Для стен под штукатурку (кирпич для внутренних рядов не защищен от атмосферных воздействий) применяют кирпич марок 100, 150; для неоштукатуренных стен (лицевой кирпич, устойчивый к атмосферным воздействиям) – полнотелый кирпич марок 150, 250, 350.

Толщина стен жилых зданий

При определении приведенной в таблицах толщины стен учтены нормы: для нагрузок – DIN 1055; для расчета на устойчивость – DIN 1053 и 4232; теплоизоляционные свойства для II климатического района ФРГ – DIN 4108; звукоизоляция – DIN 4109; огнестойкость – DIN 4102.

Рис. 1–4 учитывают расположение перекрытий под прямым углом к наружным и внутренней продольной стенам; ширину здания не более 10,5 м; высоту подвального этажа ≤ 2,5 м; 1-го этажа ≤ 3,5 м, остальных этажей ≤ 3 м.

Устойчивость стен обеспечивается в соответствии с DIN 1053 (табл. 3).

Приняты нагрузки от: плоских покрытий ≤ 300 кг/м², скатных крыш ≤ 250 кг/м², лестниц 850 кг/м², междуэтажных перекрытий 400, 500, 600 кг/м² (см. таблицы).

Максимально допустимое ослабление рабочего сечения стен оконными и дверными проемами (в %) для:

наружных стен подвала	≤ 35
наружных стен надземных этажей	≤ 50–60
несущих внутренних стен	≤ 30
стен лестничных клеток	≤ 20
межквартирных перегородок и брандмауэров	0

Для стен лестничных клеток учтены предписания органов строительного надзора по обеспечению их тепло- и звукоизоляции и огнестойкости.

Приведенные в таблицах величины толщин брандмауэров, стен лестничных клеток и межквартирных стен обеспечивают восприятие ими нагрузок от междуэтажных перекрытий пролетом до 2,5 м ($g + p = 600 \text{ кг}/\text{м}^2$). Если брандмаузр одновременно служит торцовой стеной, то его толщину определяют так же, как для других наружных стен.

При соблюдении приведенных выше условий можно принимать толщину стен по таблицам без проверочного расчета на прочность и устойчивость.

Для определения толщины разных стен одного и того же здания можно пользоваться разными таблицами, например для более нагруженной внутренней продольной стены таблицей для кирпича более высокой прочности, чем для наружных стен. Для определения толщины стен, конструкции которых в этой книге не приведены, см. DIN 4106.

Таблица 3. Толщина и расстояние между стенами по DIN 10503

Толщина несущих стен, см	Высота этажа, м	Устойчивые стены		
		толщина на 1–4 этаже, считая сверху, см	толщина на 5–6 этаже, считая сверху, см	расстояние между стенами, м
≥ 11,5 < 17,5	≤ 3,25			≤ 4,5
≥ 17,5 < 24				≤ 6
≥ 24 < 30	≤ 3,5	≥ 11,5	≥ 17,5	≤ 8
≥ 30	≤ 5			

Таблица 4. Вертикальные выемки и штрабы в стенах по DIN 1053

Толщина стены, см	Выемка при кладке		Штрабы	Расстояние до проемов, см	Расстояние до пересечений стек, см
	ширина, см	толщина стены, см			
11,5	—	—	толщина стены	≤ 2	
17,5	≤ 51	≥ 11,5	толщина стены	≤ 3	
24	≤ 51	≥ 11,5	толщина стены	≤ 4	
30	≤ 63,5	≥ 17,5	толщина стены	≤ 5	
≥ 36,5	≤ 70	≥ 24	толщина стены	≥ 36,5	≥ 24

Таблица 5. Минимальная толщина стен подвала

Толщина стены, см	Высота земли над уровнем пола подвала в м при вертикальной нагрузке на стены.	
	Величина постоянной нагрузки	
≥ 5 т/м		
36,5	2,5	2
30	1,75	1,4
24	1,35	1

Кладка из полнотелых камней М-150:
 из полнотелого кирпича М-150 по DIN 105;
 из лицевого кирпича М-150 по DIN 105;
 из бесцементных шлакоблоков М-160 по DIN 398;
 из бесцементных силикатных блоков по DIN 106;

из бесцементных легкобетонных блоков М-150 по DIN 18152.

Временное сопротивление 150 кг/см². Растворы группы I (по DIN 1053). Стены подвала на растворах группы II. Допускаемое напряжение 8 кг/см².

	наружные стены		≤ 400 несущие внутр. продольные стены		≤ 500 несущие внутр. продольные стены		≤ 600 наруж- ные стены		ненесущие брандмауэры и межквар- тирные стены		стены лест- ничных клеток	
0	чердак	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24
1	жилой этаж (считая сверху)	36,5	24	36,5	24	36,5	24	36,5	24	24	24	24
2		36,5	24	36,5	24	36,5	24	36,5	24	24	24	24
3		36,5	24	36,5	24	36,5	24	36,5	36,5 ¹⁾	24	24	24
4		36,5	36,5 ¹⁾	36,5	36,5 ¹⁾	49 ¹⁾	36,5 ¹⁾	49 ¹⁾	36,5 ¹⁾	24	24	24
5		49 ¹⁾	36,5 ¹⁾	49 ¹⁾	36,5 ¹⁾	61,5 ²⁾	49 ¹⁾	61,5 ²⁾	49 ¹⁾	24	24	24
6	подвал	при 5 жилых этажах	49 ¹⁾	36,5 ¹⁾	49 ¹⁾	36,5	61,5 ²⁾	49 ¹⁾	61,5 ²⁾	24	24	24
7		при "n" жилых этажах (n < 5)	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n	как для этажа n

Толщина стен в см (толщина наружных стен относится ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия g + p, кг/м²:

¹⁾ При использовании растворов группы II (допускаемое напряжение 12 кг/см²) толщину стен уменьшают на 12,5 см

²⁾ При использовании растворов группы II (допускаемое напряжение 12 кг/см²) толщину стен уменьшают на 25 см

³⁾ Если в вышележащих этажах учтено примечание (1), то толщина стены принимается как для (n+1)-го этажа, считая сверху

Кладка из полнотелых камней марок 150 или 250 с утепле-
нием теплоизоляционными плитами*:

из полнотелого кирпича М-150 по DIN 105;

из лицевого кирпича М-150 по DIN 105;

из бесцементных шлакобетонов М-150 по DIN 398;

из бесцементных силикатных блоков по DIN 106;

из бесцементных легкобетонных блоков М-150 по DIN 18152;

из лицевого кирпича М-250 по DIN 105;

из тяжелых шлакоблоков М-250 по DIN 398.

Временное сопротивление 150 или 250 кг/см². Растворы группы II (по DIN 1053). Допускаемое напряжение 12 или 16 кг/см².

Толщина стен, см (толщина наружных стен относится ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия g + p, кг/м²:

	наружные стены		≤ 400 несущие внутр. продольные стены		наруж- ные стены		≤ 500 несущие внутр. продольные стены		наруж- ные стены		≤ 600 несущие внутр. продольные стены		ненесущие брандмауэры и межквар- тирные стены		стены лест- ничных клеток	
0	чердак	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24
1	жилой этаж (считая сверху)	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24
2		24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24
3		24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24
4		24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24
5		24	24	24	36,5 ¹⁾	24	24	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	24	24	24	24	24	24	24
6	подвал	при 5 жилых этажах	24	24	24	36,5 ¹⁾	24	24	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	24	24	24	24	24	24
7		при "n" жилых этажах (n < 5)	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24	24

* Требуемая толщина теплоизоляционных плит определяется по 4108 «Теплоизоляция в надземном строительстве»

¹⁾ При камнях с времененным сопротивлением 250 кг/см² толщину стен принимают 24 см

Кладка из дырчатого или пористого кирпича марок 100 или 150:

из дырчатого кирпича с вертикальными отверстиями, 1,4/100 по DIN 105;

из дырчатого кирпича с горизонтальными отверстиями, 1,4/100 по DIN 105;

из пористого кирпича, 1,4/100 по DIN 105;

из дырчатого кирпича с вертикальными отверстиями, 1,2/100 по DIN 105;

из дырчатого кирпича с вертикальными отверстиями, 1,4/150 по DIN 105;

из дырчатого лицевого кирпича с вертикальными отверстиями, 1,4/150 по DIN 105;

из дырчатого кирпича с вертикальными отверстиями 1,2/150 по DIN 105.

Временное сопротивление 100 или 150 кг/см². Растворы группы II (по DIN 1053). Допускаемое напряжение 9 или 12 кг/м².

Толщина стен в см (толщина наружных стен относится ко II климатическому району ФРГ. Нагрузка от перекрытия g + p, кг/см²:

		≤ 400 наружные стены несущие внутр. продоль- ные стены	≤ 500 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены	≤ 600 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены	ненесущие брэндмаэры и межквартирные перегородки	стены лестничных клеток
0	чердак	24	24	24	24	24
1	жилой этаж (считая сверху)	30 ¹⁾	30 ²⁾	30 ³⁾	24	24
2		30 ¹⁾	24	30 ³⁾	24	24
3		30 ¹⁾	24	30 ³⁾	24	24
4		30 ¹⁾	24	30 ⁴⁾	24	24
5		36,5 ¹⁾ ⁴⁾	30 ¹⁾	36,5 ¹⁾ ⁴⁾	30 ¹⁾	24
6	подвал	при 5 жилых этажах	36,5 ¹⁾ ⁴⁾	30 ¹⁾	36,5 ¹⁾ ⁴⁾	24
7		при п жилых этажах (п < 5)	как для этажа п	как для этажа п+1	как для этажа п+1	как для этажа п

¹⁾ При кирпиче с временными сопротивлением 150 кг/см² толщину стен уменьшить на 6-6,5 см

²⁾ При кирпиче с временными сопротивлением 150 кг/см² толщину стен уменьшить на 19 см

³⁾ 24 см при объемной массе кирпича $\leq 1,2$ кг/дм³

⁴⁾ 24 см при объемной массе кирпича $\leq 1,2$ кг/дм³ и временном сопротивлении 150 кг/см²

Кладка из беспустотных легкобетонных блоков (на кирпичном щебне, шлаке и других заполнителях такой же объемной массы):

из блоков 50/1,4 по DIN 18152;

из блоков 50/1,4 по DIN 18152.

Временное сопротивление 50 кг/см². Растворы группы II (по DIN 1053). Допускаемое напряжение 7 кг/см².

Для кладки стен выше пустотной линии можно применять также беспустотные блоки марки 25 (см. с. 64); однако в целях упрощения производства работ и во избежание ошибок следует, как правило, для кладки всех стен одного и того же этажа применять блоки более высокой марки. Толщина стен, см (толщина наружных стен относится ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия g + p, кг/см²:

		≤ 400 наружные стены несущие внутр. продоль- ные стены	≤ 500 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены	≤ 600 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены	ненесущие брэндмаэры и межквартирные перегородки	стены лестничных клеток
0	чердак	24	24	24	24	24
1	жилой этаж (считая сверху)	36,5 ¹⁾	24	36,5 ¹⁾	24	24
2		36,5 ¹⁾	24	36,5 ¹⁾	24	24
3		36,5 ¹⁾	24	36,5 ¹⁾	30	24
4		36,5 ¹⁾	30	36,5 ¹⁾	36,5	24
5		36,5	36,5	49 ²⁾	49	24
6	подвал	при 5 жилых этажах	36,5	49 ²⁾	49	24
7		при п жилых этажах (п < 5)	как для этажа п	как для этажа п+1	как для этажа п+1	как для этажа п

¹⁾ 30 см при объемной массе блоков $\leq 1,4$ кг/дм³

²⁾ 36,5 см при объемной массе блоков $\leq 1,4$ кг/дм³

Толщина стены увеличивается на 6-6,5 см, если она нес опирается перекрытие.

Кладка из беспустотных легкобетонных блоков (на кирпичном щебне, шлаке и других заполнителях такой же объемной массы):

из блоков 25/1,4 по DIN 18152;

Для кладки стен выше пунктирной линии следует применять блоки марки 50, однако для облегчения производства работ и во избежание ошибок следует, как правило, для кладки всех стен одного и того же этажа применять блоки более высокой марки. Толщина стен, см (толщины наружных стен относятся ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия $g + p$, кг/м²:

		≤ 400 наружные стены несущие внутр. продоль- ные стены		≤ 500 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены		≤ 600 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены		ненесущие брэндмаэры и межквар- тирные перегородки	
0	чердак	24	24	24	24	24	24	24	
1	жилой этаж (считая сверху)	30 ¹⁾	24	30 ¹⁾	24	30 ¹⁾	24	24	
2		30 ¹⁾	24	30 ¹⁾	24	30 ¹⁾	30	24	
3		30	30	36,5 ¹⁾	36,5	36,5	49	24	
4		36,5	49	49 ¹⁾	49	49	61,5	24 ¹⁾	
5		49	49	61,5 ¹⁾	61,5	61,5	61,5	24	
6	подвал	при 5 жилых этажах	49	49	61,5 ¹⁾	61,5	61,5	30 ¹⁾	
7		при n жилых этажах ($n < 5$)	как для этажа n	как для этажа n+1	как для этажа n	как для этажа n+1	как для этажа n	как для этажа n	

¹⁾ При объемной массе блоков $\leq 1,2$ кг/дм³ толщину стен уменьшить на 6-6,5 см

²⁾ При объемной массе блоков $\leq 1,2$ кг/дм³ толщину стен уменьшить на 12,5 см

³⁾ Утолстить на 6-6,5 см, если на стену опирается перекрытие

⁴⁾ При блоках M25 толщина 74 см

Кладка из дырчатого или пористого кирпича марки 60 или из пустотелых легкобетонных блоков (на кирпичном щебне, шлаке и других заполнителях такой же объемной массы):

из дырчатого кирпича с горизонтальными отверстиями 1,2/60 по DIN 105;

из пористого кирпича 1,2/60 по DIN 105;

из пустотелых блоков 50/1,6 по DIN 18151;

из пустотелых блоков 50/1,4 по DIN 18151.

Временное сопротивление 50 или 60 кг/см². Растворы группы II (по DIN 1053). Допускаемое напряжение 7 кг/см².

Для кладки стен выше пунктирной линии можно применять также пустотные блоки M25, однако для облегчения производства работ и во избежание ошибок следует, как правило, для кладки всех стен одного и того же этажа применять блоки более высокой марки. Толщина стен, см (толщины наружных стен относятся ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия $g + p$, кг/м²:

		≤ 400 наружные стены несущие внутр. продоль- ные стены		≤ 500 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены		≤ 600 наруж- ные стены несущие внутр. продоль- ные стены		ненесущие брэндмаэры и межквар- тирные перегородки	
0	чердак	24	24	24	24	24	24	24	
1	жилой этаж (считая сверху)	24	24	24	24	24	24	24	
2		24	24	24	24	24	24	24	
3		24	24	24	24	24	24	24	
4		24	30	30	30	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	24	
5		30	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	49 ¹⁾	24 ¹⁾	
6	подвал	при 5 жилых этажах	30	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	36,5 ¹⁾	49 ¹⁾	24 ¹⁾	
7		при n жилых этажах ($n < 5$)	как для этажа n	как для этажа n+1	как для этажа n	как для этажа n+1	как для этажа n	как для этажа n	

¹⁾ Вместо пустотелых легкобетонных блоков M50 следует применять полнотелые блоки той же марки

²⁾ Также применять полнотелые блоки M50

³⁾ Утолстить на 6 см, если на стену опирается перекрытие

Кладка из легкобетонных пустотелых и бесшовных блоков (на щебне из гравия, шлаков и других заполнителях такой же объемной массы):

- из пустотелых блоков 50/1,2 по DIN 18151;
- из пустотелых блоков 50/1 по DIN 18151;

из полнотелых блоков 50/1,2 по DIN 18152;

из полнотелых блоков 50/1 по DIN 18152.

Временное сопротивление 50 кг/см². Растворы группы II (по DIN 1053). Допускаемое напряжение 7 кг/см².

Для кладки стен выше пунктирной линии можно применять также пустотные блоки марок 25/1,2; 25/1,0 или 25/0,8 однако для облегчения производства работ и избежание ошибок следует, как правило, для кладки всех стен одного и того же этажа применять блоки более высокой марки. Толщина стен, см (толщина наружных стен относится ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия g + p, кг/м²:

		наружные стены	≤ 400 несущие внутр. продольные стены	наружные стены	≤ 500 несущие внутр. продольные стены	наружные стены	≤ 600 несущие внутр. продольные стены	стены брандмауэры и межквартирные перегородки лестничных клеток
0	чердак		24	24		24	24	24
1	жилой этаж (считая сверху)		24	24		24	24	30 ¹⁾
2			24	24		24	24	30 ¹⁾
3			24	24		24	30	30 ¹⁾
4			24	30		30	36,5	30 ¹⁾
5			30	36,5		36,5	49	30 ¹⁾
6	подвал	при 5 жилых этажах	30	36,5	36,5	36,5	49	30 ¹⁾
7		при n жилых этажах (n < 5)	24	36,5	36,5	36,5	49	30 ¹⁾
			как для этажа n+1	как для этажа n	как для этажа n+1	как для этажа n	как для этажа n+1	30 ¹⁾
								30 ¹⁾

¹⁾ 24 см при объемной массе блоков 1,2 кг/дм³

Монолитные плиты из легких бетонов марок 30 и 50 по DIN 4232.

Объемная масса 1,4 кг/дм³. Временное сопротивление 30 или 50 кг/см². Допускаемое напряжение 6 или 10 кг/см².

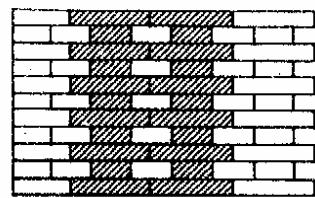
Для участков стен между пунктирными линиями следует применять бетон марки M50, однако для облегчения производства работ, как правило, для всех стен одного и того же этажа применяют бетон более высокой марки. Для стен подвального этажа следует применять плотные бетоны марки 80 с объемной массой ≥ 1,8 кг/дм³. Толщина стен, см (толщина наружных стен относится ко II климатическому району ФРГ). Нагрузка от перекрытия g + p, кг/м²:

		наружные стены	≤ 400 несущие внутр. продольные стены	наружные стены	≤ 500 несущие внутр. продольные стены	наружные стены	≤ 600 несущие внутр. продольные стены	стены брандмауэры и межквартирные перегородки лестничных клеток
0	чердак		31,25	31,25 ¹⁾		31,25	31,25 ¹⁾	25
1	жилой этаж (считая сверху)		31,25	31,25 ¹⁾		31,25	31,25 ¹⁾	25
2			31,25	31,25 ¹⁾		31,25	31,25 ¹⁾	25
3			31,25	31,25		31,25	31,25	25
4			31,25	31,25		31,25	31,25	25
5			31,25	31,25		31,25	31,25	25
6	подвал	при 5 жилых этажах	31,25	31,25		31,25	31,25	25
7		при n жилых этажах (n < 5)	31,25	31,25		31,25	31,25	25
								25 ²⁾

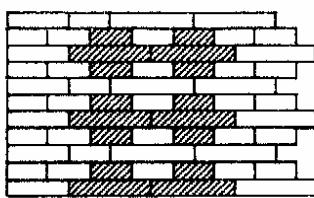
¹⁾ Допускается также 25 см

²⁾ Применять бетон M50, если на стену опирается перекрытие

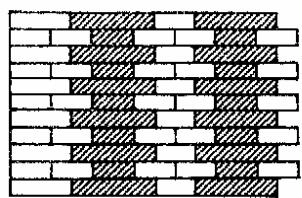
СИСТЕМЫ ПЕРЕВЯЗКИ



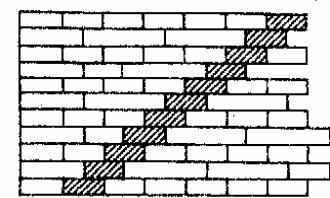
1. Цепная кладка



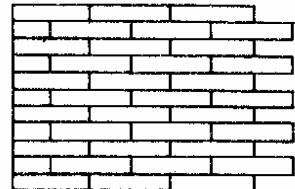
2. Крестовая кладка



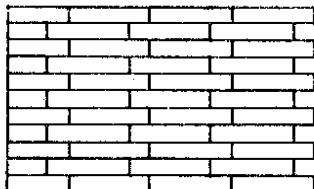
3. Попеременно ряды тычковые и из 1 тычки и 1 ложки



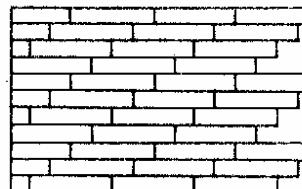
4. Попеременно ряды тычковые и из 1 тычки и 2 ложек



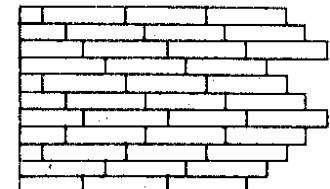
5. Ложковая кладка со смещением швов на 1/2 кирпича



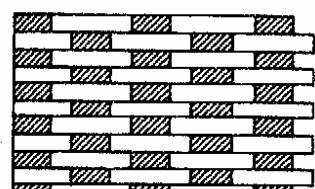
6. Ложковая кладка со смещением швов на 1/4 кирпича



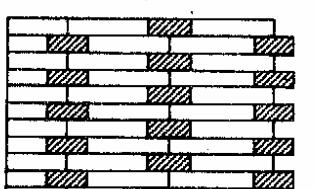
7. Ложковая кладка со смещением швов на 1/4 кирпича вправо



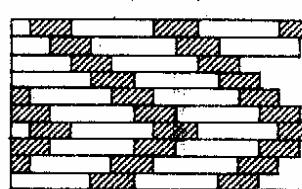
8. Ложковая кладка со смещением швов вправо и влево



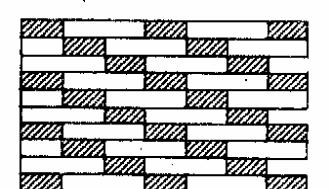
9. Ряды из 1 ложки и 1 тычки с симметричным смещением



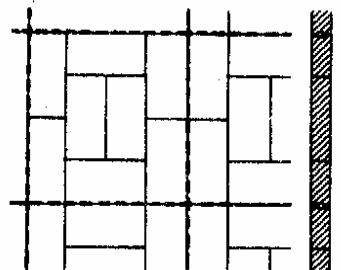
10. Ряды из 2 ложек и 1 тычки с симметричным смещением



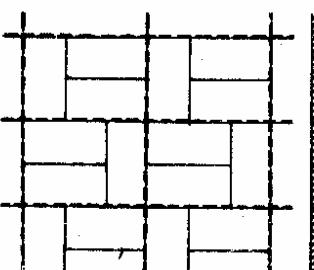
11. Ряды из 1 ложки и 1 тычки со смещением на 1/4 кирпича вправо



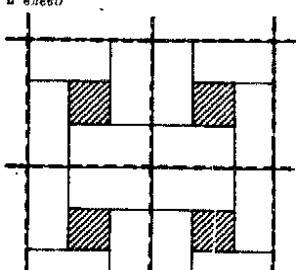
12. Ряды из 1 ложки и 1 тычки со смещением влево на 1/2 кирпича



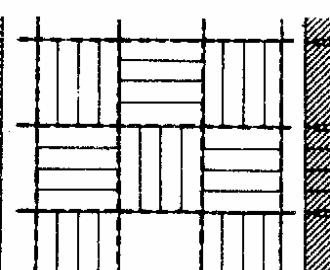
13. Армированная перегородка толщиной 1/4 кирпича с ячейками на 8 кирпичей (система Прюсе) проволочный анкер



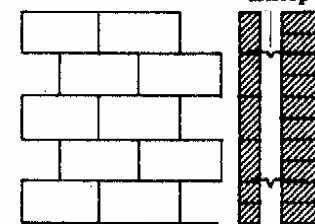
14. Такая же перегородка с ячейками на 3 кирпича



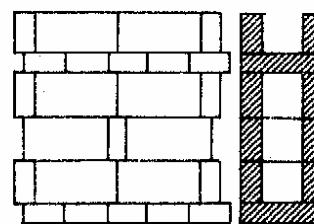
15. Такая же перегородка с ячейками на 4 1/2 кирпича



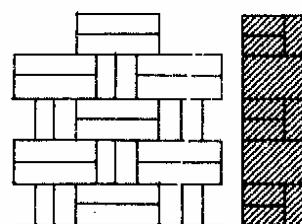
16. Армированная стена толщиной 1/2 кирпича с ячейкой на 4 кирпича



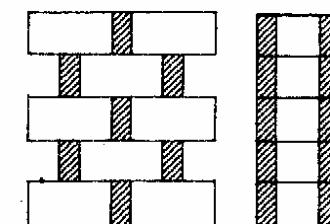
17. Облицовка из кирпича на ребро с зазором от стены и креплением к ней на анкерах



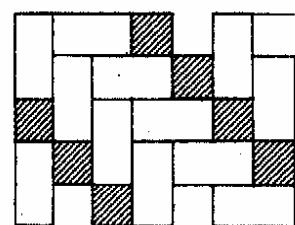
18. Пустотная кладка в виде двух степенок из кирпича на ребро. Соединительные тычковые ряды пересекают пустоты в горизонтальном направлении



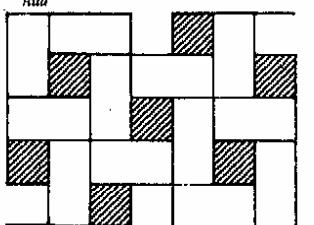
19. Орнаментальная система кладки



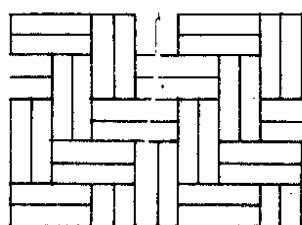
20. Пустотная кладка в виде двух степенок из кирпича на ребро. Соединение с помощью вертикальных анкерных кирпичей



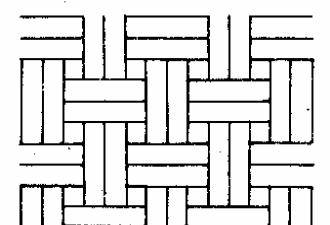
21. Выкладка пола из целых кирпичей и половинок (а также из кусков клин-кера)



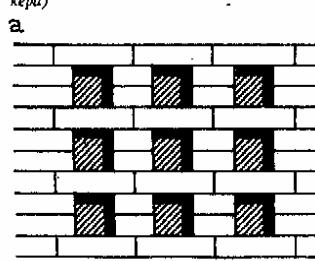
22. Другой рисунок пола (возможны варианты)



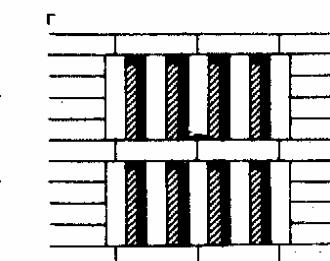
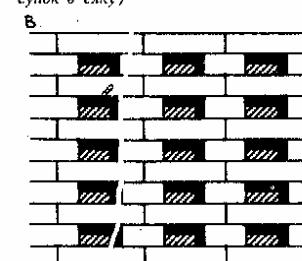
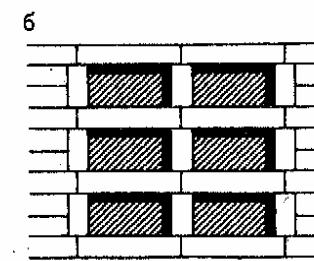
23. Выкладка пола толщиной 1/2 кирпича под значительные нагрузки (рисунок в елку)



24. Такой же пол с применением четверок (рисунок плетени)



25. Кладка стены с вытянутыми или приточными отверстиями:
а - 1/2 x 1/2 кирпича; б - 1/2 x 3/4 кирпича; в - 1/4 x 1/2 кирпича; г - 1 x 1/4 кирпича



БЕТОННЫЕ СТЕНЫ

(DIN 1045, 1047, 4226, 4163)

Для стен применяют трамбованный тяжелый бетон с объемной массой более $1900 \text{ кг}/\text{м}^3$ и железобетон с объемной массой около $2400 \text{ кг}/\text{м}^3$. Для ограждающих конструкций целесообразно применять легкие бетоны, обладающие более высокими теплоизолирующими свойствами; из них изготавливают также стековые блоки, пустотные вкладыши для перекрытий и плиты (рис. 1-6).

Пено- и газобетон (вспененный, мелкозернистый, пористый бетон) применяют в теплоизолирующих частях зданий (рис. 7-8).

Новые камни с внутренним теплоизоляционным слоем (стиропор) имеют повышенные теплозащитные свойства уже при толщине стены 25 см. Коэффициент теплопроводности К стены, показанной на рис. 9, равен 0,50, а стены на рис. 10-0,48 $\text{kкал}/\text{м}^2 \cdot \text{ч}$. Звукоизоляция поперечных стен повышается при заливке пустот тяжелым бетоном (рис. 10).

Соотношение в бетонах вяжущих и заполнителей определяют по следующим нормам: для цементных и сложных растворов - DIN 1164, для растворов на пустотловых и шлаковых цементах - DIN 1167, для песка, гравия, кирпичного и каменного щебня, металлургических и котельных шлаков - DIN 1045, 1047, 4226, 4163.

Особое внимание следует уделять надежному сплению вновь уложенного и схватившегося бетона в рабочих швах, возникающих в связи с перемывами в бетонировании.

Бетонирование на морозе необходимо производить с соблюдением указаний DIN 1045, § 10, обеспечивая меры по защите бетона от замораживания.

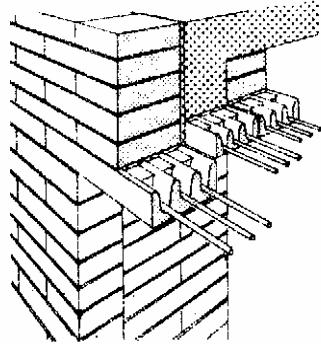
В железобетонных конструкциях предусматривают температурные швы через каждые 30 м, позволяющие частям здания перемещаться при температурных перепадах. Эти швы доводят до фундамента.

В противоположность этому осадочные швы должны прорезать все здание от крыши до подошвы фундамента.

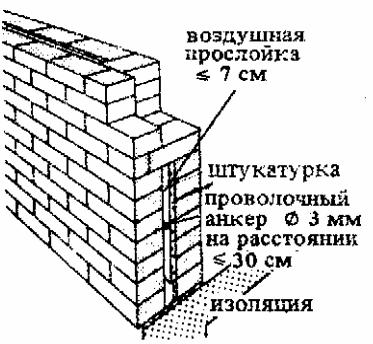
Толщину температурных швов принимают примерно 1 см на 10 м длины отсека здания (с учетом температуры воздуха во время производства работ).

Таблица. Минимальная толщина наружных стен, межквартирных перегородок и стен лестничных клеток, оштукатуренных с обеих сторон, мм

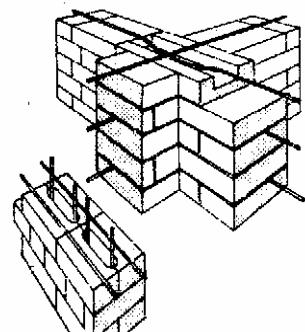
Нормы DIN	Наименование	Объем- ная масса, $\text{kg}/\text{м}^3$	Наружные стены в климатических районах ФРГ			Межквартирные перегородки и стены лест- ничных клеток
			I	II	III	
18151	Легкобетонные пустот- ные блоки: двухрядные пустоты	1000	240	240	240	300
		1200	240	240	300	240
		1400	240	240	300	240
		1600	240	240	300	240
18152	Легкобетонные полноте- льные блоки	800	240	240	240	300
		1000	240	240	240	300
		1200	240	240	300	240
		1400	240	300	365	240
		1600	300	365	490	240
4165	Газо-, пенобетонные и легкие силикатные блоки (с пропариванием)	600	240	240	240	365
		800	240	240	240	365
4164	Газо-, пенобетонные и силикатные панели	1000	240	240	240	300
		800	187,5	187,5	187,5	312,5
520	Пемзобетон, бетон на котельных шлаках	1200	250	312,5	312,5	312,5
		1000	250	312,5	312,5	312,5
		1400	250	312,5	312,5	250
		1200	250	312,5	312,5	250
520	Бетон на кирпичном щебне	1200	250	312,5	312,5	250
		1400	250	312,5	312,5	250
		1600	312,5	375	437,5	250
520	Крупнопористый бетон с непористыми заполните- лями	1500	250	312,5	375	250
		1700	312,5	375	437,5	250
		1900	437,5	500	562,5	250



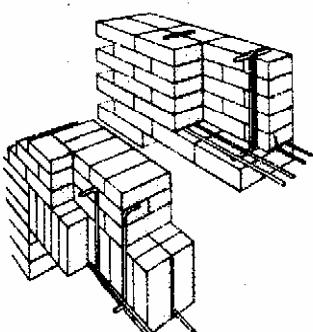
1. Кирличная стена со сборной армированной бетонной перемычкой



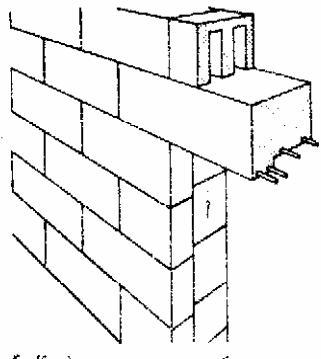
2. Облегченная кирличная стена с воздушной прослойкой



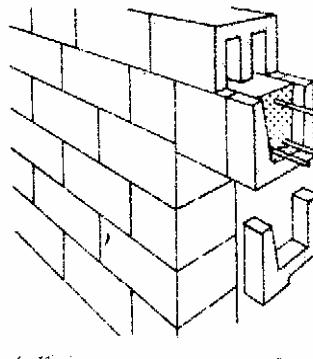
3. Пересечение армированных стен из легкобетонных блоков



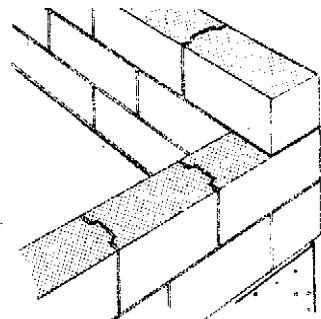
4. Армированные кирличные оконные и дверные перемычки



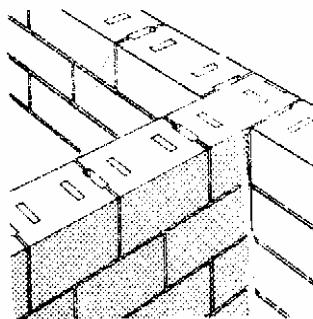
5. Кладка стенок из легкобетонных пустотных блоков с армированной перемычкой из железобетона



6. Кладка стены из пустотных бетонных блоков с корытообразной перемычкой



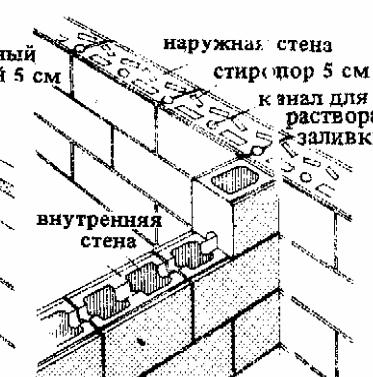
7. Газобетонные блоки на клей.
Толщина швов 1 мм



8. Кладка стены из камней «Гортон»
с заливкой швов раствором



9. Кладка стены из блоков с теплоизолационным слоем толщиной 5 см.
Гнезда заполняются раствором

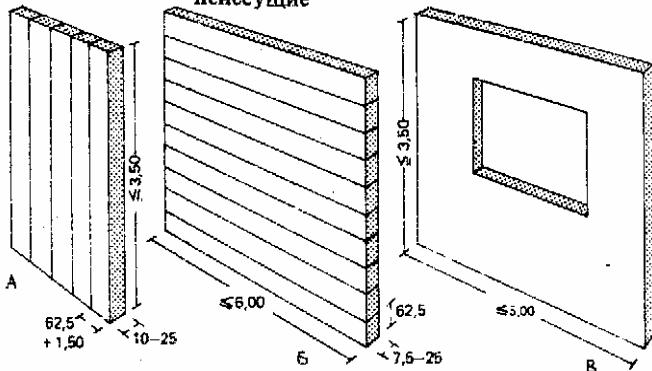


10. Монолитные стековые блоки с теплоизолирующими пустотами и каналами для заливки раствора

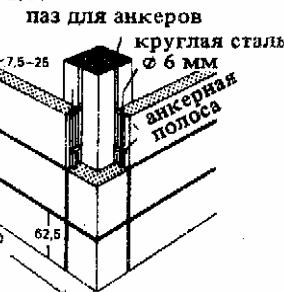
вертикальные, несущие

вертикальные или горизонтальные, несущие

несущая или несущая панель



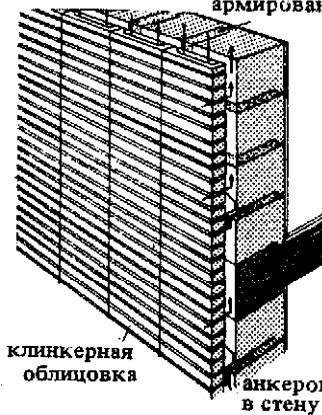
1. Газобетонные стеновые элементы (см. также рис. 2, 3)



2. Установка кольцевых анкеров

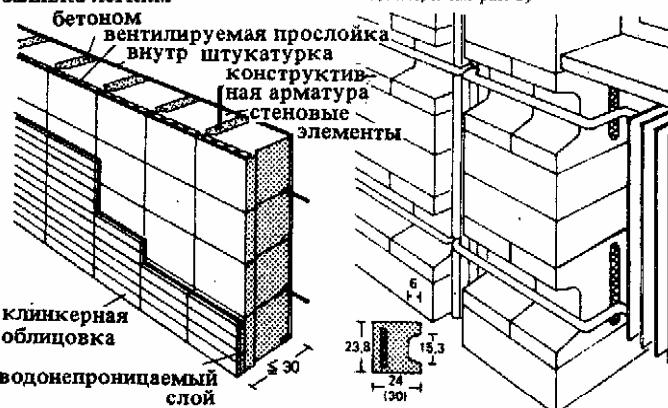
армирование

арматура для транспортировки



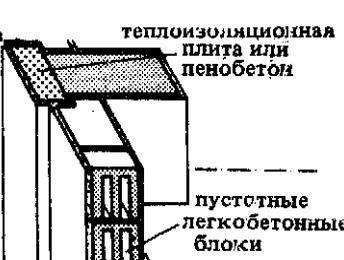
4. Вентилируемая кирпичная панель заливка легким

5. Кирпичная панель системы Ботт (размеры см. рис. 8)

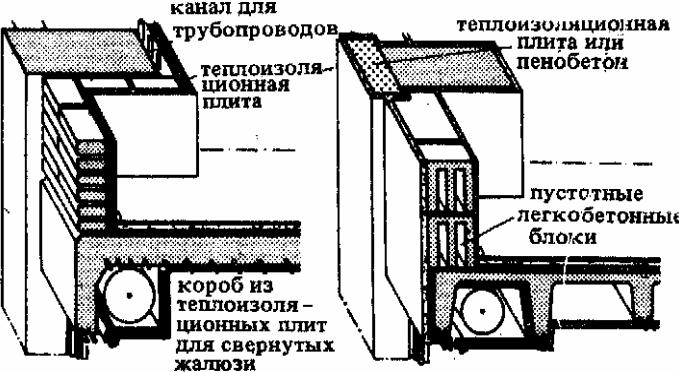


6. Кирпичная плита с клинкерной облицовкой (размеры, см. табл. 2)

канал для трубопроводов



7. Легкобетонные панели с пазами



Газобетон. Несущие стены из горизонтальных и вертикальных стеновых блоков шириной 62,5 и 150 см (рис. 1, а, б). Несущие панели высотой на этаж (рис. 1, в). Узел примыкания несущей наружной стены, внутренней стены и перекрытия (рис. 2). Угловой элемент.

Многоэтажные здания с панелями, опирающимися на железобетонный каркас, и наружными угловыми элементами (рис. 3).

Армированные элементы фасадов с облицовкой клинкером и воздушной прослойкой (рис. 4).

Поперечные трубопроводы целесообразно прокладывать в специальных блоках с выемками, имеющих повышенную теплоизолирующую способность (рис. 7).

Стеновые панели высотой на этаж, изготовленные из армированного дырчатого кирпича (рис. 5, 8).

Такие же панели с лицевым слоем из клинкера (рис. 6).

Обкладка железобетонного каркаса кирпичом с выступающей внутренней облицовкой теплоизоляционными плитами (рис. 9), кладка стен из легкобетонных пустотелых блоков со штукатуркой (рис. 10), сборные легкобетонные подоконные элементы шириной 3,75 м с рейками швов (рис. 12).

Газобетонные подоконные элементы шириной до 6 м закреплены к плитам перекрытия (рис. 11).

Таблица 1. Размеры блоков по рис. 1-3

Газобетонные армированные элементы	Размеры (длина, ширина, высота), см	Расчетная масса, кг/м ³		Технические сопротивления				Коэффициент теплопередачи			
		M-35	M-50	M-35	M-50	M-35	M-50	M-35	M-50	M-35	M-50
Плиты покрытий и перекрытий	255 62,5 7,5	54	63	0,47	0,42	0,38	0,33	1,52	1,64	1,71	1,79
	335 62,5 10	72	84	0,63	0,56	0,50	0,43	1,29	1,33	1,45	1,61
	415 62,5 12,5	99	105	0,78	0,66	0,63	0,54	1,03	1,14	1,23	1,37
	490 62,5 15	118	126	0,94	0,85	0,75	0,65	0,88	0,98	1,06	1,19
	560 62,5 17,5	135	148	1,09	0,97	0,88	0,77	1,06	1,16	1,24	1,36
	630 62,5 20	148	160	1,25	1,11	1,00	0,87	1,20	1,30	1,38	1,44
	690 62,5 22,5	162	180	1,41	1,25	1,13	0,98	1,33	1,49	1,56	1,65
	690 62,5 25	175	190	1,56	1,39	1,20	1,09	1,47	1,60	1,69	1,78
Стеновые плиты	275 42,5 10*	54	60	0,56	0,43	0,38	0,33	1,35	1,47	1,57	1,61
	275 42,5 12,5	66	100	0,78	0,69	0,63	0,54	1,22	1,33	1,42	1,52
	310 42,5 15	77	105	0,97	0,83	0,75	0,66	1,34	1,46	1,56	1,66
	320 42,5 17,5	123	140	1,09	0,97	0,88	0,76	1,28	1,36	1,44	1,53
	350 42,5 20	140	160	1,25	1,11	1,03	0,87	1,49	1,57	1,64	1,74
	350 42,5 22,5	158	180	1,41	1,25	1,13	0,98	1,63	1,76	1,84	1,93
	350 42,5 25	175	200	1,58	1,39	1,35	1,09	1,83	1,93	2,01	2,10
Стеновые панели	300 82,5 7,5	54	60	0,47	0,41	0,38	0,33	1,52	1,64	1,77	1,92
	400 82,5 10	72	84	0,63	0,56	0,50	0,43	1,35	1,45	1,55	1,61
	400 82,5 12,5	99	105	0,78	0,66	0,63	0,54	1,13	1,23	1,32	1,42
	500 82,5 15	118	126	0,94	0,85	0,75	0,65	1,35	1,45	1,55	1,65
	500 82,5 17,5	135	148	1,09	0,97	0,88	0,76	1,28	1,36	1,44	1,53
	500 82,5 20	140	160	1,25	1,11	1,03	0,87	1,49	1,57	1,64	1,74
	500 82,5 22,5	158	180	1,41	1,25	1,13	0,98	1,63	1,76	1,84	1,93
	500 82,5 25	175	200	1,58	1,39	1,35	1,09	1,83	1,93	2,01	2,10
Плиты больших размеров	600 150 15,0	105	120	0,91	0,80	0,75	0,65	0,98	1,06	1,14	1,29
	600 150 17,5	125	140	1,09	0,97	0,88	0,76	1,02	1,10	1,18	1,34
	600 150 20	140	160	1,25	1,11	1,00	0,87	1,16	1,24	1,32	1,48
	600 150 22,5	158	180	1,41	1,25	1,13	0,97	1,33	1,41	1,49	1,65
	600 150 25	175	200	1,58	1,39	1,35	1,09	1,63	1,71	1,79	1,94
Детали	500 Высота 15	118	120	0,94	0,84	0,76	0,68	1,06	1,14	1,22	1,38
	500 Высота 350	128	130	1,09	0,98	0,88	0,78	1,04	1,12	1,20	1,36
	20 140	140	153	1,25	1,06	1,00	0,86	1,20	1,28	1,36	1,52
	22,5 150	150	161	1,41	1,25	1,13	0,97	1,33	1,41	1,49	1,65
	22,5 175	175	186	1,56	1,39	1,35	1,09	1,63	1,71	1,79	1,94

Таблица 2. Размеры кирпичных панелей по рис. 7

Тип стены	Толщина, см	Высота, см	Ширина, м	арматура для транспортировки	
				толщина	высота
Внутренняя несущая	11,5	250	1,25		
			2		
Внутренняя несущая	16,5	250	1,25		
			2,5		
То же	19	250	1,25		
			2,5		
Наружняя несущая с облицовкой	24+4,5	250	1,25		
			2		
			2,5		

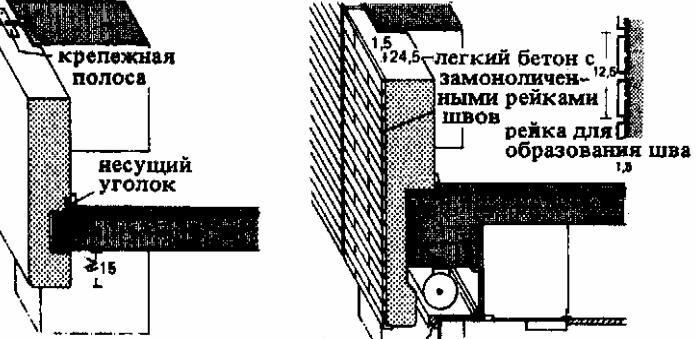
8. Размеры кирпичных панелей по рис. 5

9. Кирпичная облицовка железобетонного каркаса

10. Облицовка железобетонного каркаса легкобетонными пустотными блоками

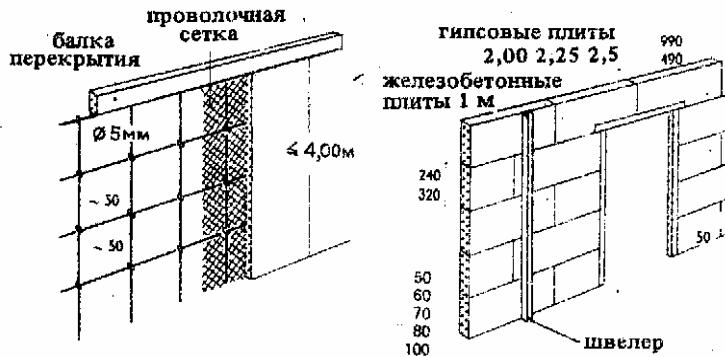
11. Облицовка каркасных конструкций газобетонными подоконными элементами

12. Облицовка каркаса легкобетонными блоками с затонированными рейками швов

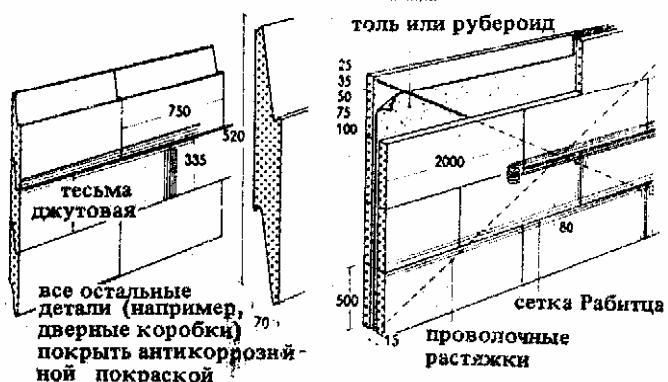


ПЕРЕГОРОДКИ

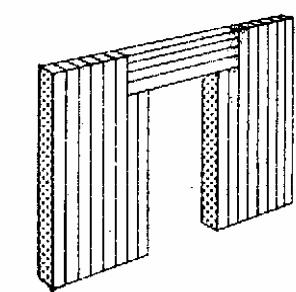
(DIN 4103)



1. Ненесущие перегородки со штукатуркой по сетке (система Рабинца)

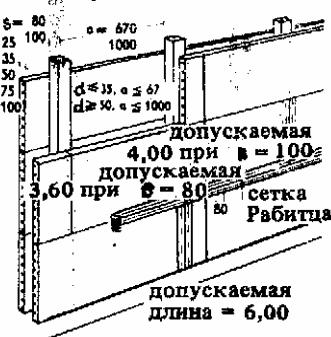


3. Перегородка из уложенных насухо гипсовых плит с пазами



5. Первогородки из пенобетонных плит системы Штонг, сплоченных на газ-

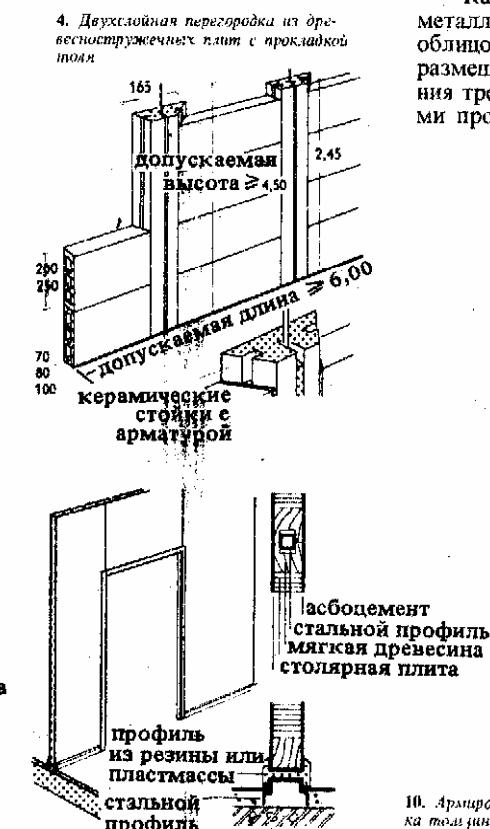
6. Каркасная перегородка из гу- стонных керамических панелей



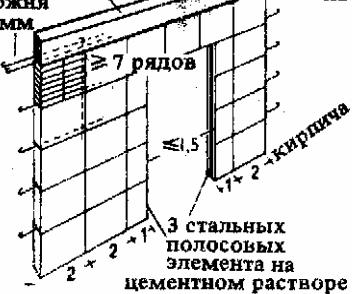
7. Перегородка из легких плит по деревянному каркасу



Несущая кирпичная перегородка
толщиной 1/2 кирпича

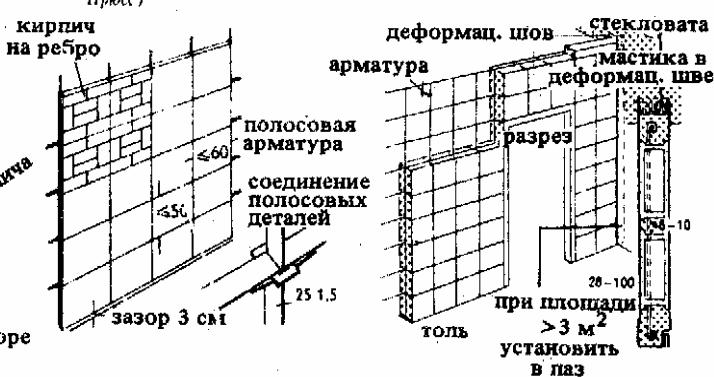


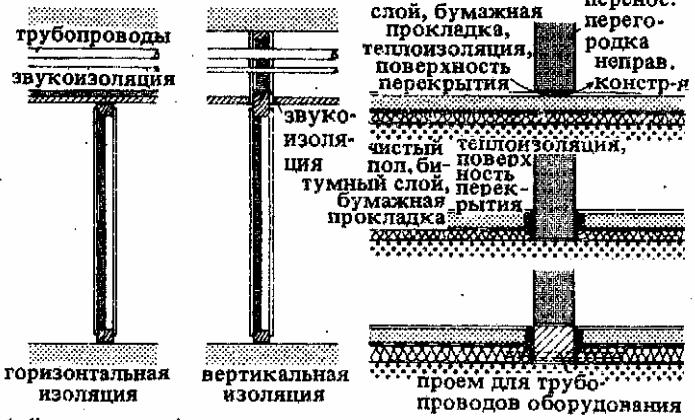
бетонный пояс из высоту
3-4 рядов для опирания
деревянных перекрытий



10. Армированная несущая перегородка толщиной 12 см
11. Перегородка-балка толщиной 6,5 см, сделанная в стены (система Плюса).

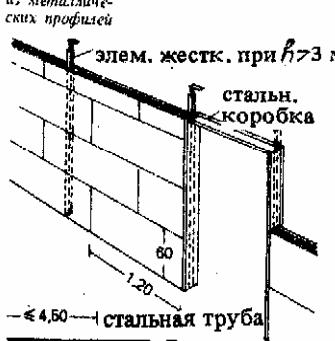
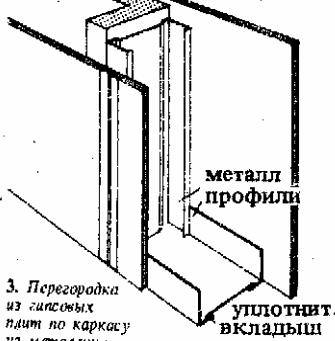
12. Перегородки из стеклоблоков с арматурой в швах



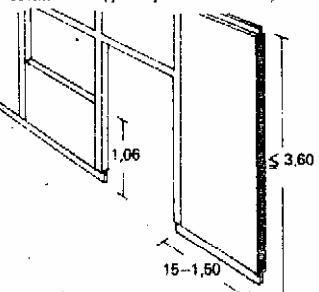


1. Крепление перегородки к перекрытиям

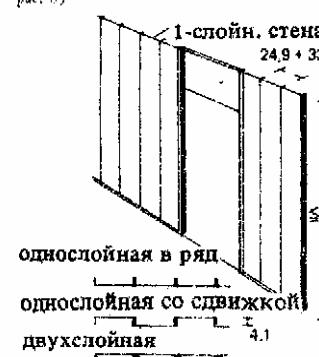
теплоизоляция гипс. плиты



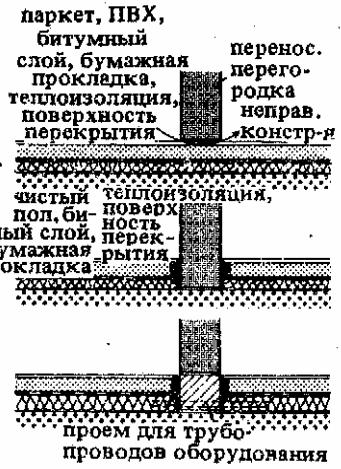
4. Многослойная перегородка из гипсовых плит (размеры см. табл. 1)



7. Переносная перегородка (детали см. рис. 8)



10. Перегородка из стеклопрофилата



2. Опорение переносных внутренних стен

Таблица 1. Размеры многослойных перегородок

Характеристика	Банка	Односторонняя обшивка	Двухсторонняя обшивка
Толщина стенки:	мм	75 100 125 150	100 125 150
≤ высота стенки назначения А	м	3 4,5 4,5 4,5	3,8 4,5 4,5
≤ высота стенки назначения В	м	2,75 3,5 4 3,00	4 4,5
Средняя величина звукоизоляции	дБ	45 45 45 49	49 49 49
Толщина теплоизоляции	мм	40 40 40 40	40 40 40
Огнестойкость	≥ *	F30 F30 F30	F20 F90 F90

* Время стандартного пожара в минутах.

Назначение А: перегородки в помещениях с ограниченным количеством людей, например жилые дома, гостиницы, конторы и т. д.

Назначение В: перегородки в помещениях с большим скоплением людей, например залы собраний, аудитории, магазины и т. д.

Таблица 2. Размеры перегородок из гипсовых плит

Толщина стенки, см	80	100	150	170	180-300
Средний уровень звукоизоляции	41-42 дБ	48-49 дБ	49 дБ	52 дБ	52 дБ
Размеры плит, см	60x120				
Термическое сопротивление	1,25	1,8	2	2	1,8
Класс огнестойкости	F30	F30	—	F30	F120
	F120	F120			

Необходимость изменения внутренней планировки помещений привела к разработке многочисленных конструкций легких переносных перегородок, основным требованием для которых была звукоизолирующая конструкция примыкания к перекрытию и полу (конструкция на рис. 1, слева, лучше конструкции на рис. 1 справа; детали см. рис. 2).

Обычно применяют металлические стойки с облицовкой гипсовыми плитами (рис. 3, табл. 1), гипсовые плиты с минераловатной прослойкой, где элементами жесткости служат стальные трубы или дверные коробки (рис. 4, табл. 2).

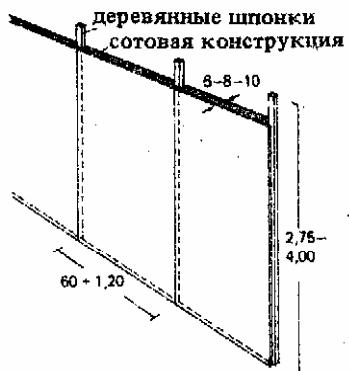
Аналогичную конструкцию имеют сотовые ригипсовые плиты с деревянными рамными вкладышами в швах и в местах примыкания к полу и перекрытию (рис. 5, 6). Много вариантов позволяет получить применение легких тонкостенных стальных профилей с заполнением стальными тонколистовыми панелями шириной до 1,5 и высотой до 3,6 м (рис. 7, 8). Возможны конструкции с повышенной звукоизоляцией до 48 дБ (рис. 9) со средним коэффициентом звукоизоляции R_m' по DIN 52210.

Очень удобны перегородки из стеклопрофилата (рис. 10). Средний уровень звукоизоляции таких однослойных перегородок составляет 22 дБ, двухслойных - 32 дБ.

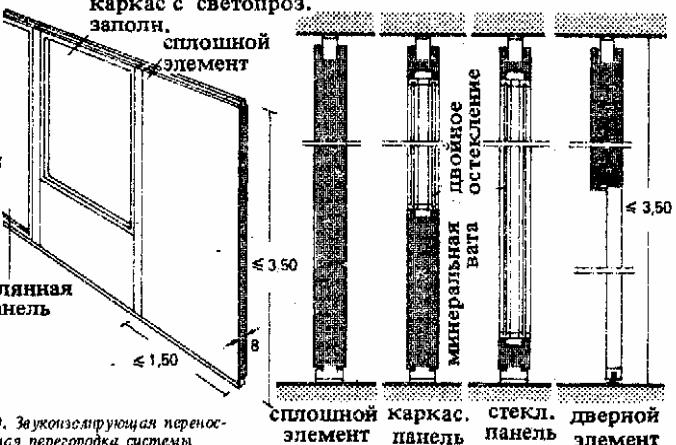
Целесообразно применять перегородки (рис. 11-13) со звукоизолирующей воздушной прослойкой и прозрачной задней стенкой (44-45 дБ); при длине 6,4 м и заполнении - 47 дБ; при звукоизолирующей задней стенке - 50 дБ (рис. 12).

Перегородки со стальными каркасом (DIN 18183Е) позволяют осуществить быстрый монтаж, имеют хорошую устойчивость (рис. 3, табл. 1, А, В), хорошую звукоизолирующую способность и высокую огнестойкость (табл. 1).

5. Перегородка из гипсовых панелей (размеры см. табл. 2)



6. Детали перегородки по рис. 5



9. Звукоизолирующая переносная перегородка системы G+H с переменным шагом



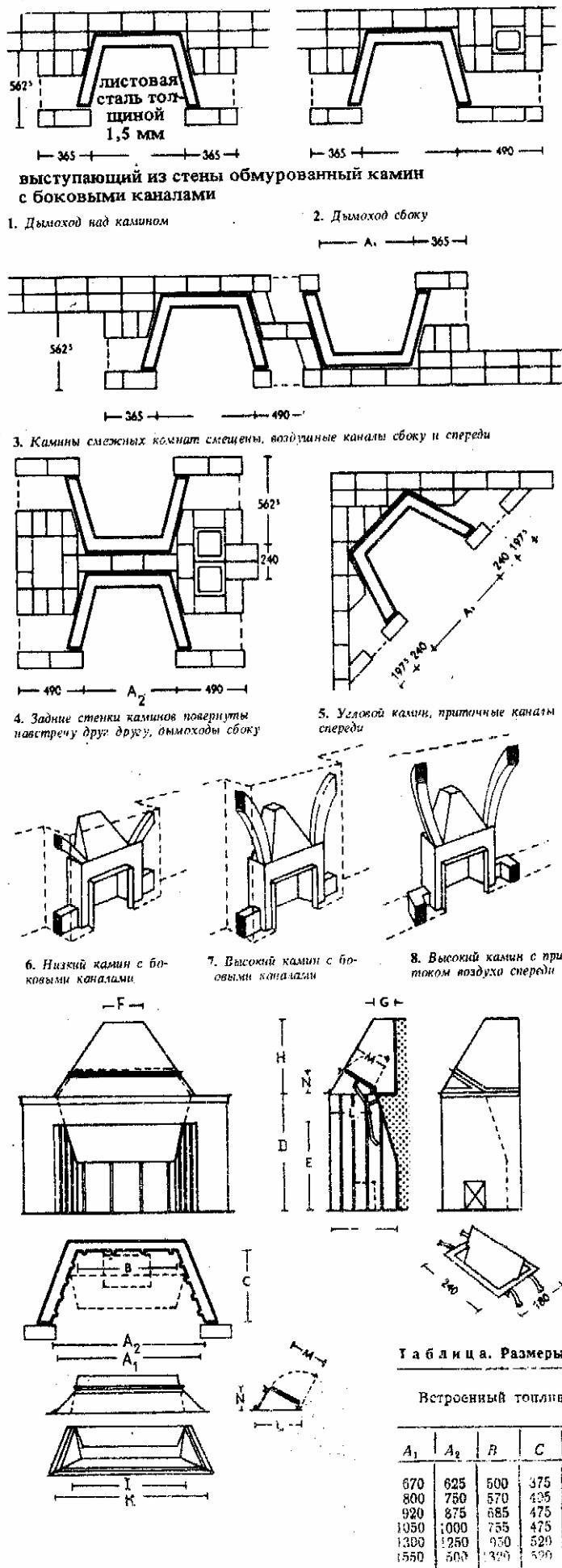
125-100 верхняя плита	
Верхний свет	
высота дверного элемента	2,07-3,50
высота каркаса	
ширина элементов	87,5
цоколь 125	1,00

13. Размеры шкафа-стенки (см. рис. 11, 12)

11. Шкаф-стенка (см. рис. 12-13)

12. Детали шкафа-стенки

ПРЕДЛОЖЕНИЯ Э. НОЙФЕРТА ПО УСТРОЙСТВУ КАМИНОВ
ИЗ ЛИТОЙ СТАЛИ ТОЛЩИНОЙ 2,5 ММ.
ВАРИАНТЫ РАЗМЕЩЕНИЯ



Открытые камни

Коэффициент полезного действия каминов составляет всего 5–10% и поэтому в качестве единственного отопительного прибора они невыгодны. Их назначение – создание уютной обстановки и дополнительный обогрев в осенний и зимний периоды.

Для обеспечения надежного действия (без задымления комнаты при достаточной тяге и максимальном теплоизлучении) размеры каминов должны иметь определенные соотношения (см. табл.). Основное правило: площадь сечения дымохода должна быть не менее $\frac{1}{10}$ площади лицевого проема камина (от 6 до 15%, обычно 10%).

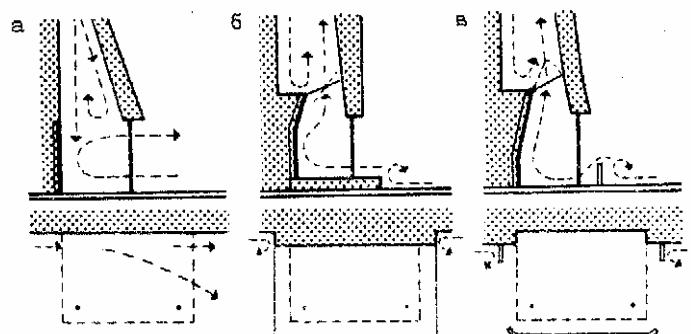
Заднюю стенку топливника выводят выше лицевого проема и придают ей наклон к лицевой стороне. Вертикальная задняя стенка ухудшает тягу, способствует образованию завихрений и задымлению комнаты (рис. 10). У пола и по бокам лицевого проема следует предусматривать уступы или щитки на пути воздушного потока (рис. 10, б, в).

Заслонку между топливником и дымовой камерой делают не менее $\frac{1}{15}$ высоты лицевого проема камина и на всю ширину топливника (рис. 9). Боковые стенки дымовой камеры – гладкие, с уклоном к дымоходу под углом 60°.

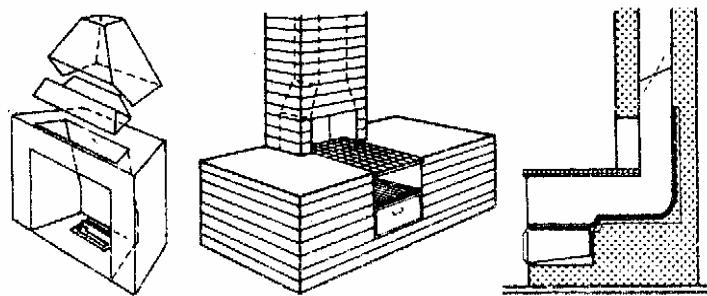
Зола с небольшим содержанием пыли через шахту с чугунной крышкой попадает в зольник, расположенный в подвале (рис. 9).

Камины выкладывают из огнестойких материалов; пол перед топливником на ширину 50 см должен быть из несгораемых материалов.

Между открытими деревянными элементами и кладкой камина должен оставаться зазор не менее 5 см (США). Приток свежего воздуха обычно поступает к топливнику через неплотности в оконных и дверных проемах; для предотвращения сквозняков рекомендуют устраивать приточные каналы.



10. На пути воздушного потока у пола и стен устанавливают щиты и делают уступы

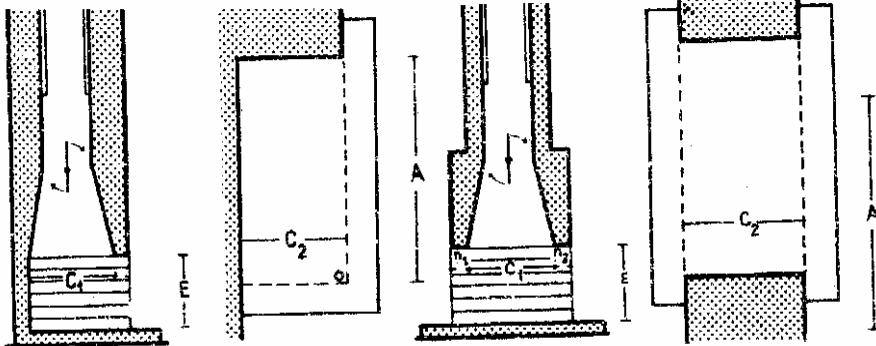


11. Детали кухонный очаг для приготовления пищи на открытом воздухе

Таблица. Размеры каминных деталей из стального листа

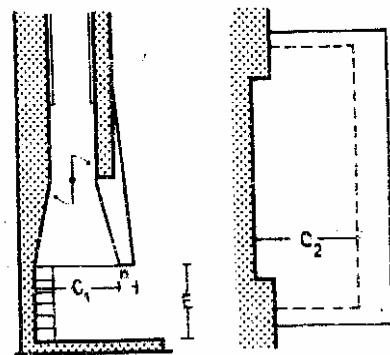
A ₁	A ₂	Встроенный топливник					Дымовая камера			Дымовая заслонка					E	O	D
		R	C	D	E	F	G	H	I	K	L	M	N	O · P			
670	625	500	375	615	374	285	180	390	550	670	205	175	175	360	200×200	400	
800	750	570	405	740	635	285	180	425	580	800	205	175	175	475	200×260	520	
920	875	685	475	865	700	285	285	460	800	920	205	175	175	610	200×260	676	
1050	1000	755	475	990	823	285	285	500	885	1050	205	175	175	823	260×326	845	
1200	1250	950	529	1052	885	405	285	550	1110	1300	350	275	250	1100	325×385	1250	
1550	500	1396	590	1115	950	405	285	600	1370	1550	350	275	250	1400	385×385	1480	

9. Детали камина из листовой стали



1. Камин с топливником, открытый спереди и с одного бока

2. Камин с топливником, открытый с двух противоположных сторон



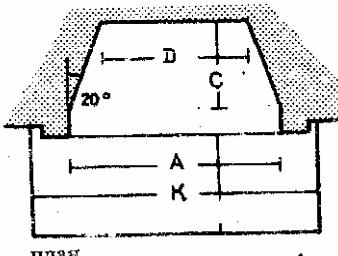
3. Камин с топливником, открытый спереди и с двух боков

4. Камин с топливником, открытый с трех сторон

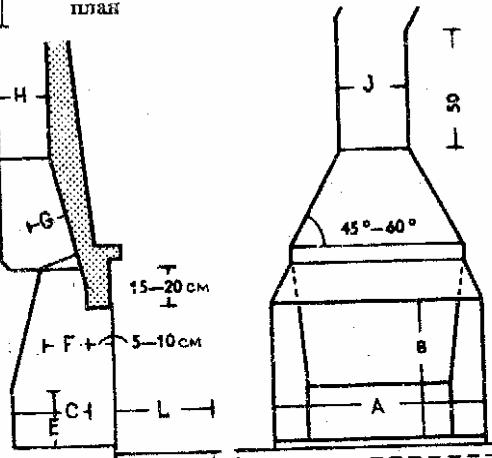
При свободном размещении камина в помещении часто приходится предусматривать у топливника несколько проемов или оставлять открытые две, три или все четыре его стороны. Размеры элементов таких каминов отличаются от размеров обычных встроенных каминов с одним лицевым проемом, однако и в этом случае между ними должны быть соблюдены определенные соотношения.

Для обеспечения нормального процесса горения необходим достаточный приток свежего воздуха. Размеры отверстий приведены в табл. 1.

6. Обозначения размеров к табл. 2



план



разрез

вид спереди

Таблица 1. Размеры каминов по рис. 1—5
(по американским данным)

C_1	C_2	Сечение дымохода
1 $2/3E = 10$ см	C_1+n	$1/12E (A+C_2)$
2 $5/6E = 20$ см	$C_1+n_1+n_2$	$1/12E \cdot 24$
3 $2/2E = 10$ см	C_1+n	$1/12E (A+2C_2)$
4 $5/6E = 20$ см	C_1+2n	$1/12E (2A+C_2)$
5 \emptyset миним. 81,5 см	C_1+2n	$1/12E \cdot 3,14 (C_1+20$ см)

5. Свободно стоящий камин

разрез

вид спереди

Таблица 2. Размеры открытых каминов

Назначение помещения	Габариты		Топка			Глу-бина, см	Задняя стенка		Желоб		Дымоход			Передний лист	
	площадь, м ²	объем, м ³	ширина, см	высота, см	площадь, см ²		ширина, см	вертикальный участок, см	исход. разм., см	ширина поллица, см	см	см	расчетное сечение, см ²	ширина см	длина, см
—	—	—	A	B	—	C	D	E	F	G	H	I	—	K	L
Маленькая комната	16—22	40—60	60 65	50 55	3600 3580	34 35	36 40	25 25	20 20	12 12	20 20	20 20	400 400	100 105	80
Средняя комната	22—30	60—90	70 75 80	58 60 63	4060 4500 5040	36 37 38	44 49 53	25 25 26	20 20 20	12 12 12	20 20 20	20 20 26	400 400 520	110 115 120	80
Более крупная комната	30—40	90—120	85 90 95	66 68 71	5610 6120 6750	38 40 40	58 62 66	28 28 30	20 20 20	12 12 12	20 20 26	26 26 26	520 520 678	125 130 135	80
Большие комнаты	45—50	120—180	100 105 110	74 76 78	7400 6980 6580	42 42 45	70 74 78	30 30 30	20 20 25	12 12 12	26 26 26	26 26 38,5	673 675 1000	140 145 150	80
Маленькие залы	50—70	180—250	115 120 125	82 84 87	9430 10080 10880	45 48 48	82 85 80	32 32 32	25 25 25	15 15 15	26 26 26	38,5 38,5 38,5	1000 1000 1900	155 160 165	80
Средние залы	70—90	250—350	130 135	90 92	11700 12420	51 53	93 97	32 32	25 25	15 15	26 26	38,5 38,5	1000 1000	170 175	80
Залы	Более 90	Более 350	140 145 150	95 97 100	13300 14070 15000	54 55 58	100 105 109	35 35 35	25 25 25	15 15 15	38,5 38,5 38,5	1480 1480 1480	180 185 190	80	

ДЫМОВЫЕ ТРУБЫ

(DIN 18160)

Экономичность огневых топок зависит от выбора правильных соотношений между размерами топливника и дымовой трубы.

Лучшую тягу создают вертикальные высокие трубы круглого или квадратного сечения достаточной площади, с гладкой и плотной поверхностью, расположенные в теплых частях здания. Поэтому дымоходы располагают смежно внутри зданий, так как группа дымоходов охлаждается меньше, чем одиночный дымоход (рис. 1, а). По возможности избегают переломов дымохода (его уклон должен быть не менее 60°); разумеется, дымоходы устраивают в огнестойких стенах. Кладка дымоходов и труб выполняют с тщательным заполнением швов; толщина стенок не менее $\frac{1}{2}$ кирпича, для общих дымоходов от нескольких топок — не менее одного кирпича. Толщина стенок труб над крышей не менее одного кирпича (рис. 1, а). Теплоизоляция дымоходов (иногда с устройством зазора, заполненного минеральными изоляционными материалами) должна предотвращать выпадение в дымоходе конденсата и появление пятен на наружных стенах (рис. 1, б).

Внутреннюю поверхность дымоходов гладко затирают. Выступающую над крышей трубу лучше делать без напуска верхнего ряда (рис. 4, б), возможно более простой формы (рис. 4, а) или с утонением сверху (рис. 4, в). Исследованиями Мента установлено, что дефлекторы приносят незначительную пользу.

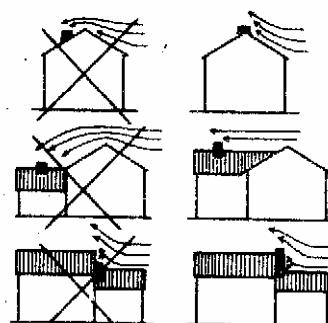
К дымоходу сечением $13,5 \times 13,5 = 182 \text{ см}^2$ можно присоединить три обычные печи. Подсоединение каждой последующей печи требует увеличения сечения на 75 см^2 ; лучше, однако, устроить новый добавочный дымоход. К одному дымоходу следует по возможности подсоединить печи одного этажа. Расстояние между соединительными коленами должно быть не менее 30 см (рис. 6, 7). Один кухонный очаг в расчетах соответствует двум комнатным печам.

Расстояние от дымоходов до деревянных частей зданий (стропил, стен, балок) должно быть не менее 20 см (с применением прокладок из асбеста, минеральной ваты, черепицы и т. д.).

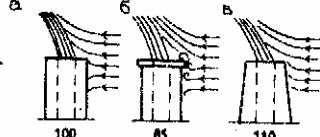


1. Удачное размещение дымоходов с удобным присоединением печей

2. Размещение труб по отношению к направлению господствующих ветров и к коньку. Сток дождевых вод по изской стороне



3. Влияние ветра на тягу дымовых труб

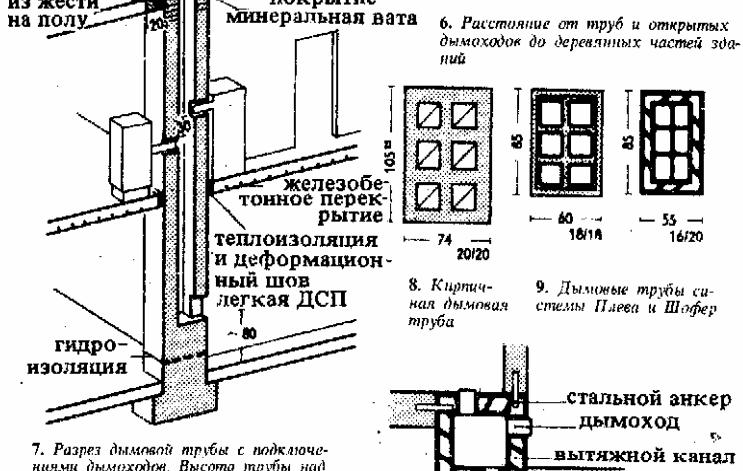
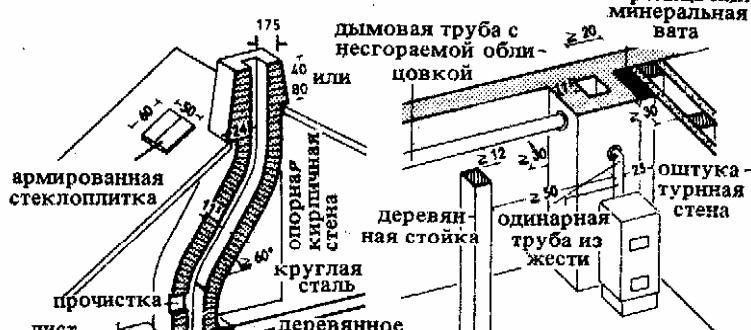


4. Эффективность труб разной формы

гончарная труба



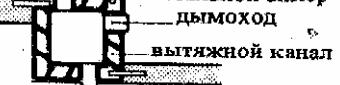
5. Влияние форм поперечного сечения труб на тягу



7. Разрез дымовой трубы с подключением дымоходов. Высота трубы над крышей ≥ 40 см при твердой и ≥ 80 см при мягкой кровле

8. Кирпичная дымовая труба

9. Дымовые трубы системы Плеве и Шофер



Размеры фасонных камней для дымоходов

Система Плеве	Система Шофер					
	внутренние размеры, см	наружные размеры, см	$F, \text{ см}^2$	внутренние размеры, см	наружные размеры, см	
156	12,5×12,5	16,5×16,5	196	14×14	34×34	
196	14×14	19,0×19	280	20×14	40×34	
216	12×18	17×23	320	20×16	40×36	
272	16,5×16,5	21,5×21,5	350	25×14	45×34	
280	14×20	19×26	400	20×20	40×40	
324	18×18	23×23	434	31×14	51×34	
400	20×20	26×26	500	25×20	45×40	
500	20×25	26×31	600	30×20	50×40	
600	20×30	26×31	625	25×25,5	45×45	
625	25×25	31×31	700	35×20	55×40	

Нормальные размеры сечений дымоходов в мм

$$135 \times 135 = 182 \text{ см}^2$$

$$135 \times 200 = 270 \text{ см}^2$$

$$200 \times 200 = 400 \text{ см}^2$$

$$200 \times 260 = 520 \text{ см}^2$$

$$260 \times 260 = 676 \text{ см}^2$$

Сечения дымоходов, доступных для внутреннего осмотра, 450×450 мм. При больших размерах сечения устраивают скобы для лазания с шагом 50 см по высоте; при этом толщина стенок не менее одного кирпича.

Открытые металлические дымоходы должны отстоять не менее чем на 25 см от штукатуренных деревянных перекрытий и не менее чем 50 см от нештукатуренных. При прочно закрепленных изолированных металлических дымоходах достаточно расстояния 12 см (рис. 6). Расстояние от отверстий для прочистки дымоходов до открытых деревянных частей здания ≥ 50 см, до защищенной огнестойкой облицовки ≥ 30 см.

Если чистку дымоходов производят с крыши, необходимо на крыше предусмотреть выходные люки, крючья для крепления стремянок и ходовые доски. При чистке с чердака достаточно устройства отверстий с двойными несгораемыми дверцами, так же как в подвале. Размеры очистных отверстий должны быть не меньше сечения дымохода (см. с. 57, 58).

В кухнях и производственных помещениях с выделением пары целесообразно устройство вентиляционных каналов, которые нельзя использовать в качестве дымоходов. Для газовых приборов нужны специальные газоходы (см. с. 13).

Устройство дымовых труб из фасонных камней, обычно с двойными стенками и нахлесткой стыков, обеспечивает экономию площади. Швы дымовых труб с одинарными стенками и кожухом делают вразбежку (система Плеве, рис. 9, слева); в случае необходимости трубы для газоходов и мусоропроводов изготавливают с внутренней поверхностью, покрытой кислотоупорной глазурью.

Дымовые трубы и вентиляция

(DIN 18017 и 18160)

Все большее распространение получает кладка труб из фасонных камней, изготовленных из бетона на кирпичном щебне или легкого бетона (DIN 18150). Применяют небольшие блоки для укладки вручную (рис. 1) и элементы высотой на этаж (рис. 2). Фасонные блоки из легкого бетона имеют сечение до 700 см^2 (рис. 3, 4). Аварийные дымовые трубы часто применяют в жилых домах без индивидуальных печей. В каждом помещении можно подключить не менее одной печи.

Вентиляция внутренних помещений осуществляется с помощью вентиляционных шахт (ванные, уборные и т. п. без наружных окон) по DIN 18017 (рис. 5-14). Каждое вентилируемое помещение имеет свою шахту, которая выводится выше крыши (рис. 5, 8, 11).

Ширина шахты прямоугольного сечения (рис. 13) составляет $\frac{2}{3}$ высоты сечения. При применении асбестоцемента или гладких керамических элементов поперечное сечение шахты $\geq 140 \text{ см}^2$, у кирпичных шахт $\geq 180 \text{ см}^2$.

Звукоизоляция принимается по DIN 4109.

Стенки труб на неотапливаемых чердачах и выше крыши должны иметь теплоизоляцию по DIN 4108; теплоизоляцию можно не делать, если труба выступает над крышей на высоту $\geq 1 \text{ м}$.

Вентиляционные шахты следует очищать так же как дымовые трубы; прочистные отверстия следует располагать как можно выше (см. с. 58, рис. 1); их сечение $\geq 150 \text{ см}^2$; оставшееся сечение трубы в месте отверстия $\geq 20 \text{ см}^2$. Каждое отверстие должно иметь каптаж (рис. 6) из непористого материала (глазурованная керамическая плитка, асбестоцемент).

В вентилируемых помещениях необходимо подавать свежий воздух. Подача воздуха может осуществляться через отверстие $\geq 150 \text{ см}^2$ в помещениях с окнами (рис. 7), через приточные каналы в подвале (рис. 8) или горизонтальные каналы на каждом этаже (шведская система).

Требуемый воздухообмен четырехкратный. Для совмещенных санузлов $\geq 60 \text{ м}^3/\text{ч}$; для уборных $\geq 30 \text{ м}^3/\text{ч}$ на 1 унитаз.

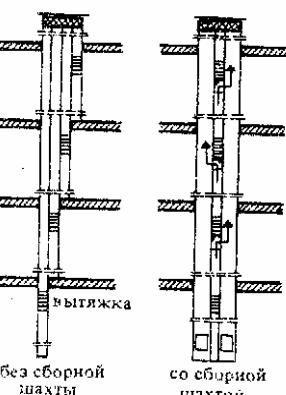
Вентиляторы, входящие в систему принудительной вентиляции (табл. и рис. 12), следует использовать в большей степени для вытяжки и в меньшей – для притока.

В каждом внутреннем вентилируемом помещении нужны вентиляционные отверстия (рис. 7) площадью $\geq 10 \text{ см}^2$ на каждый 1 м^3 объема помещения; с учетом неплотностей дверей в каждом случае можно вычесть 25 см^2 . Скорость воздушного потока в ванной $\leq 0,2 \text{ м}/\text{с}$. В кухню и другие внутренние помещения не должен поступать воздух из ванн и уборных.

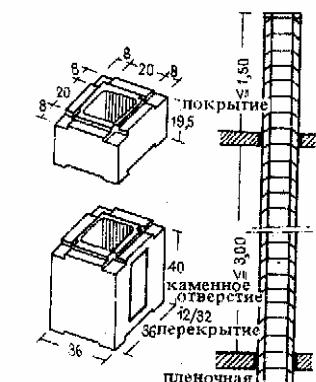
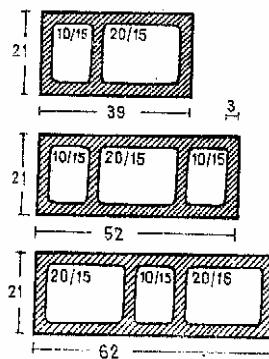
Поперечное сечение и число подсоединений домашних печей к дымовым трубам

Поперечное сечение дымовой трубы в свету	Печи на твердом и жидким топливе		Газовые пещи		Число подсоединен- ий (макс.)
	суммарная минимальная теплопроизводительность (W), печей, ккал/ч	количество подключений	суммарная номинальная теплопроизводительность (W), максимальная производительность (w), ккал/ч	высота трубы, м	
из кирпича и фасонных блоков квадрат- ного или примо- тугольного поперечного сечения, см	из фасонных блоков круг- лого сече- ния, см	кот., шт.	кот., шт.		
10×10 (100 cm^2)	10 (90 cm^2)	—	—	20000	2
13,5×13,5	13,5	—	—	50000	2
(180 cm^2)	(140 cm^2)	≤ 15000 (17445)	≤ 2	75000	3
13,5×20	16,5	≥ 10000 (11630)	≥ 3	75000	5
(270 cm^2)	(210 cm^2)	≤ 25000	≤ 4	90000	4
20×20	20	≥ 20000 (23260)	≥ 5	125000	6
(400 cm^2)	(310 cm^2)	≤ 40000	4	150000	5
				175000	8
					12

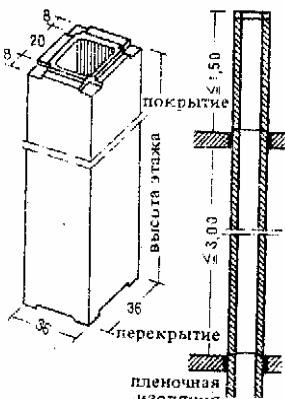
12. Вентилируемые комини



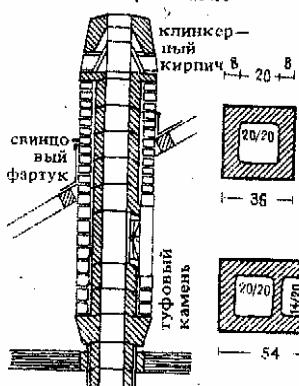
13. Фасонные блоки для вентиляционных шахт



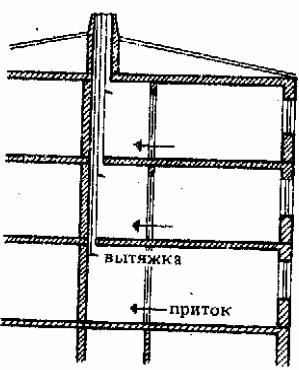
1. Камин из сборных блоков



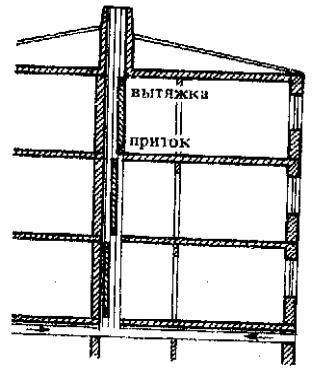
2. Сборный камин высотой на этаж



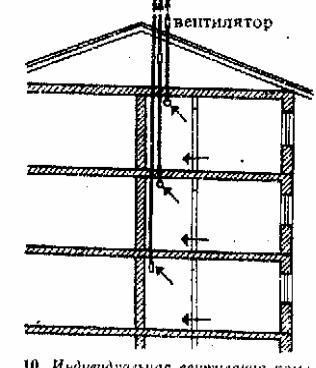
3. Оголовок камина



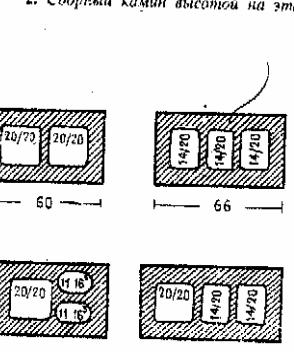
5. Вентиляционные шахты с притоком из соседних помещений



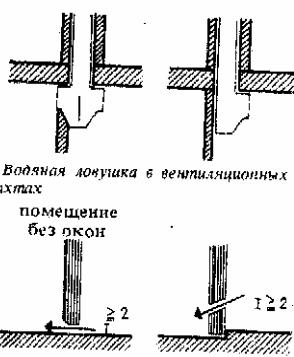
8. Вентиляционные шахты с общим поперечным каналом



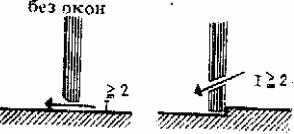
10. Индивидуальная вентиляция помещений с вытяжкой над крышей



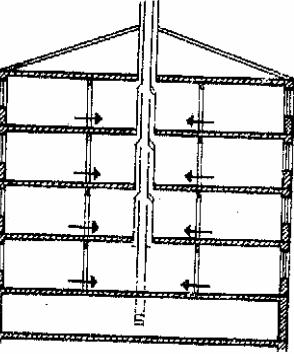
4. Сборные фасонные блоки для каминов



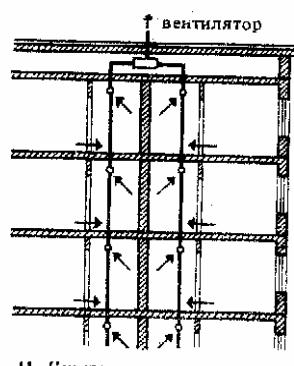
6. Водяная лонгитюда в вентиляционных шахтах



7. Приточные отверстия в стенах. Сечение $\geq 150 \text{ см}^2$



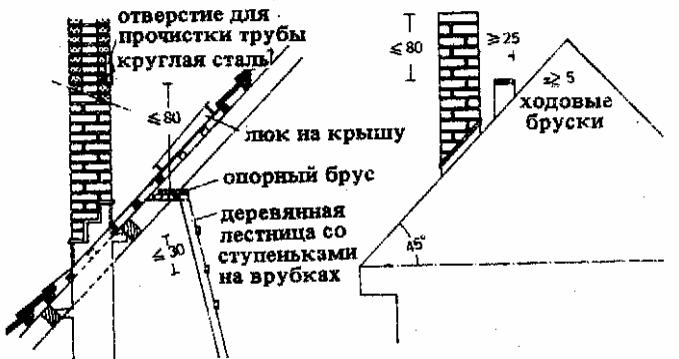
9. Сборная шахта с боковыми каналами



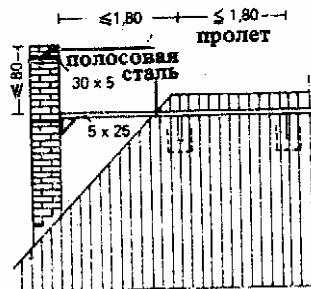
11. Центральная вентиляционная установка с главной шахтой без боковых

Дымовые трубы жилых домов

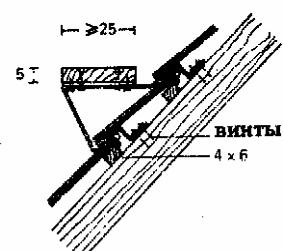
(DIN 18160, лист 5)



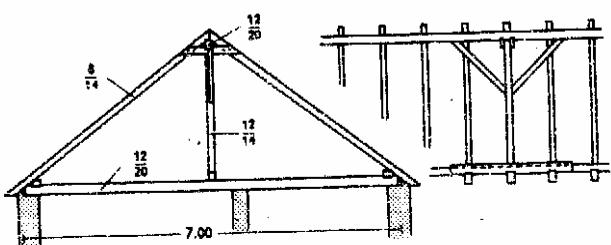
1. Люк на крышу с лестницей и опорным бруском



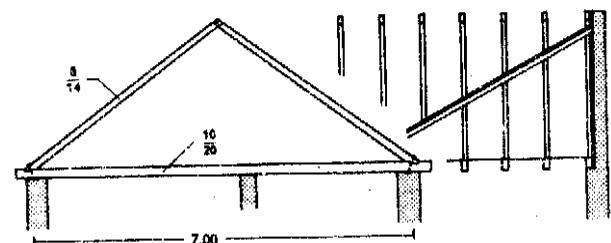
2. При уклоне кровли более 15° необходимы ходовые бруски



4. Ходовые пластины лучше крепить к стропилам, чем к обрешетке



5. Неслонные стропила без подкосов



7. Беспрофильные стропила

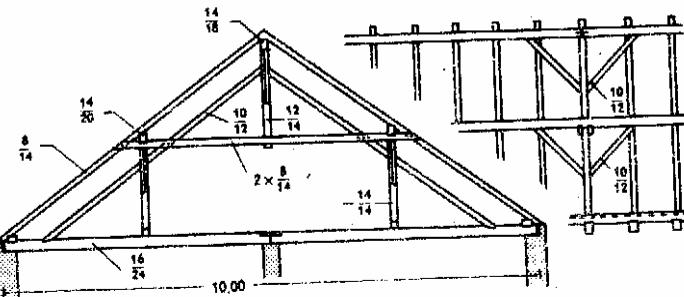
Печи в домах должны иметь $W \leq 46\,520$ ккал/ч, а при газовом отоплении $87\,225$ ккал/ч. Более крупные печи требуют индивидуальных дымовых труб. Сечение труб $13,5 \times 13,5$ см, или $\varnothing 13,5$ см; однако при мягких кровлях сечение $\geq 20 \times 20$ см, или $\varnothing 20$ см (то же при водяном котле).

Сечение газоходов $\geq 10 \times 10$ см, или $\varnothing 10$ см (см. с. 57, рис. 4). Стеники дымовых труб не следует ослаблять выемками, дюбелями, скобами, крюками и анкерами, а также нельзя нагружать. Расстояние до сгораемых, в том числе трудносгораемых, строительных материалов ≥ 5 см, при фасонных блоках ≥ 10 см; от плинтусов, полов, обрешетки ≥ 1 см.

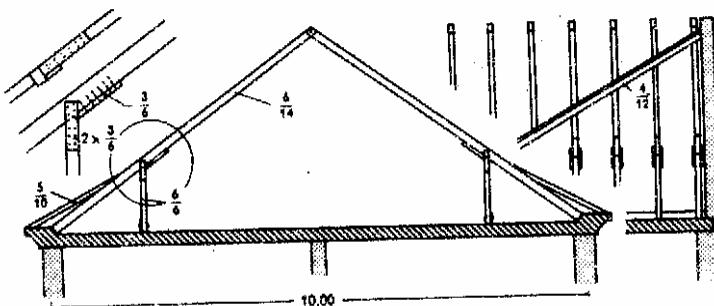
Швы кладки должны быть под прямым углом для создания непрерывного уклона.

Места примыкания труб к кровельному козырю покрывают штукатурным наметом толщиной $\geq 5-10$ мм, выше кровли производят затирку наружных швов. Входное отверстие в проходных трубах у подошвы $\geq 40 \times 60$ см в свету; скобы с шагом 40 см.

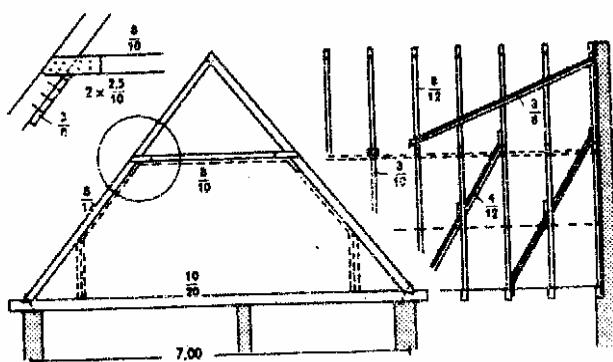
Анкерные элементы (у открытых труб) по DIN 18160, лист 2, с учетом сорта.



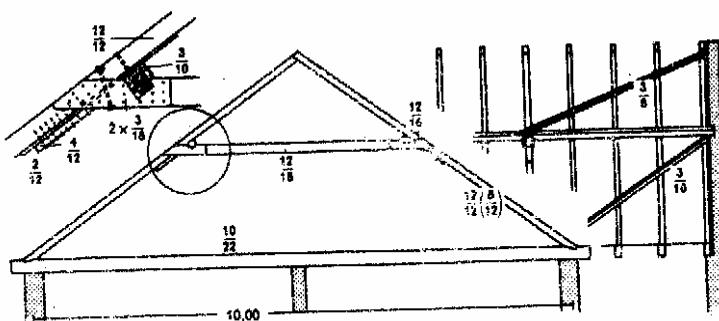
6. Неслонные стропила с подкосами



8. Беспрофильные стропила с вертикальными стропилами



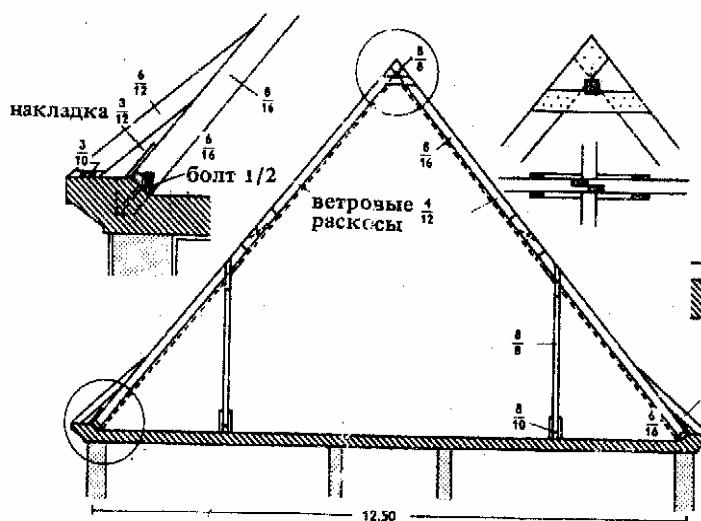
9. Стропила с ригелем для устройства чердачного помещения



10. Стропила с профлистами по ригелю (система Тритан)

КРЫШИ

Стропила

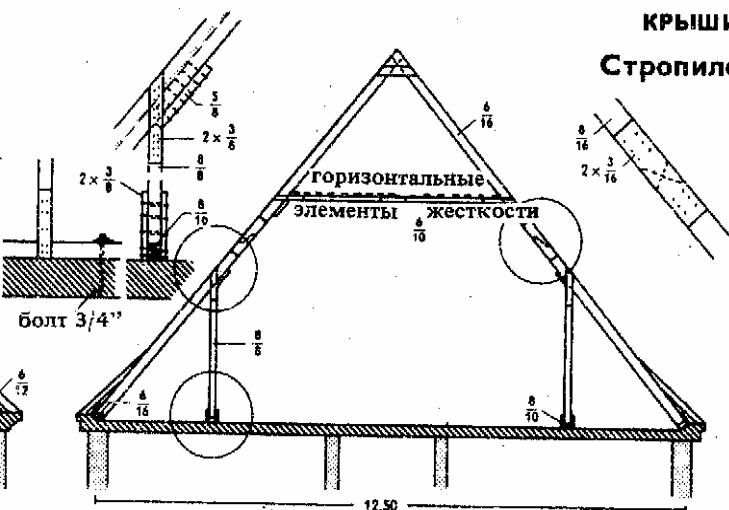


1. Беспроцентные стропила с вертикальными стойками и составными стропильными ногами

Крыши служат верхним покрытием зданий, защищающим их от атмосферных осадков и прочих климатических воздействий (ветер, мороз, жара). Они состоят из несущей конструкции и кровельного покрытия.

Выбор несущей конструкции крыши зависит от материала (дерево, сталь, железобетон), от уклона кровли, от вида и массы кровли, от нагрузки и т. п.

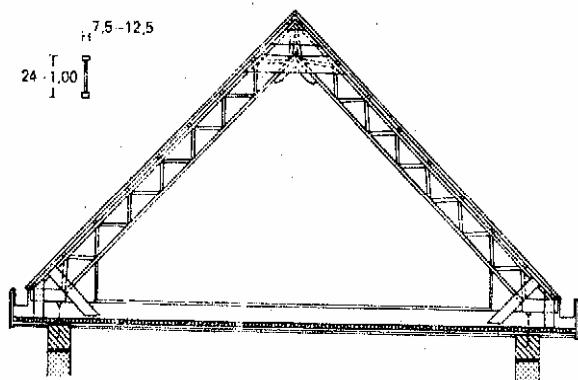
воздуха, от нагрузки и т. п.). Величины нагрузок (собственная масса, временные нагрузки, ветровые и снеговые нагрузки) определяют в соответствии со строительными нормами. Качество и сорта древесины, пригодные для изготовления стропил, принимают по DIN 4074



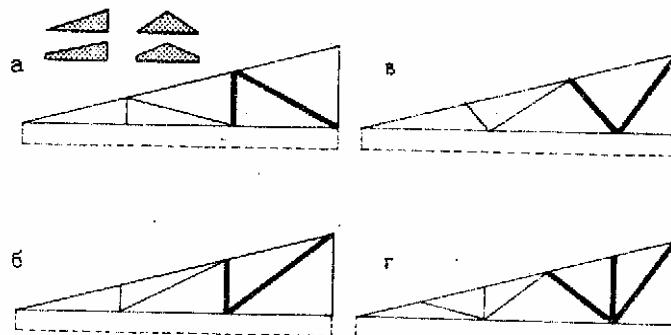
2. Бесправочные стропила повышенной жесткости с составными стропильными ногами

Наиболее экономичны следующие размеры:
 стропильные ноги: свободная длина 3,75-4,5 м, шаг
 $0,625-1,25$ м;
 опалубка: толщина в зависимости от шага стропил
 $20-30$ мм (обычно 24 мм);
 обрешетка: 3×5 или 4×6 см, длина 6-7,5 м;
 шаг стропильных ферм 4-5,5 м.

Уклоны крыши (см. с. 60-63) зависят от вида и конструкции кровли. Высочие стропильные фермы и стропила с ригелем требуют на 20-39% меньшие древесины, чем наслонные стропила по продольным прогонам (по данным Ведлера).

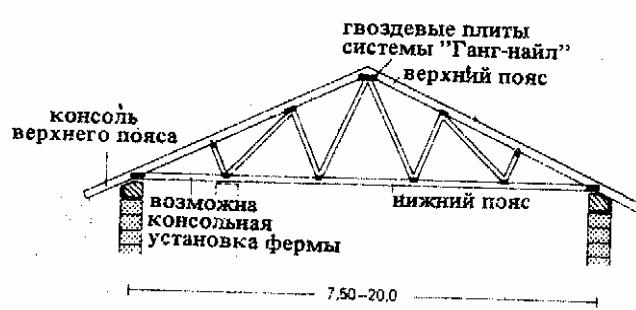


3. Страпильная система из деревянных ферм на кляевых соединениях (гарантия прочности на весь срок службы) с уклоном страпильных ног 45°. Может применяться как двускатная форма для погребов до 25 м.



4. Схеми державних флотів у французькій морській армії

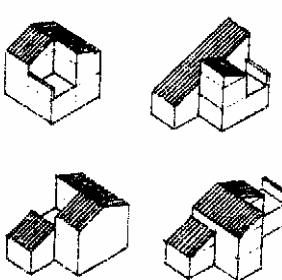
а—нисходящие диагональные подкосы и вертикальные стойки; б—восходящие подкосы и вертикальные стойки; в—восходящие и нисходящие подкосы; г—восходящие и нисходящие подкосы, а также диагональные стойки



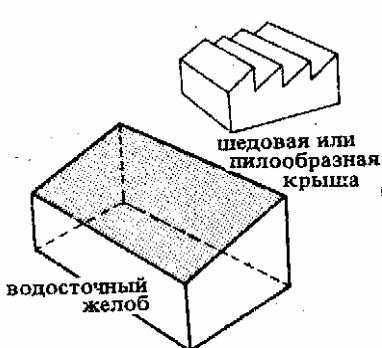
6. Сборная форма системы «Ганк-пайл» стандартных размеров для плоских, односкатных и двухскатных крыши. Уклоны двухскатных крыши 6, 15 и 25°, уклоны односкатных крыши: 6, 10 и 15°.



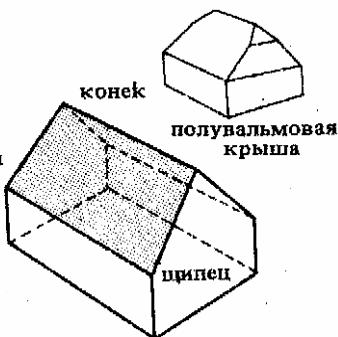
5. Стритильная система из клееных балок с волнистой стенкой. Отношение высоты балки к пролету 1:15-1:21. Конструкции балки:
 А - одностенная; В - двухслойная; С - коробчатая



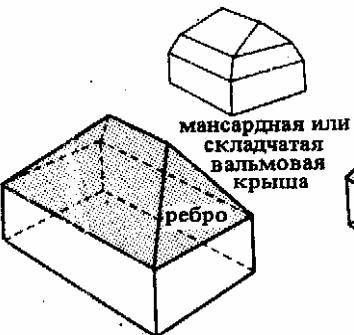
7. Сблокированные жилые дома с крышами различных уклонов (Дания). Варианты крыши



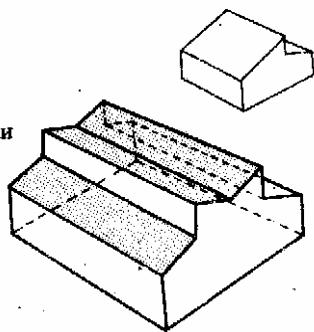
1. Односкатная крыша



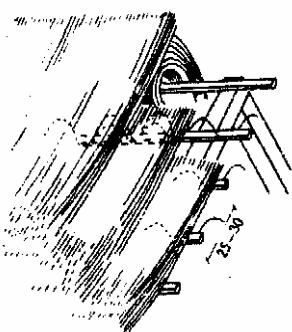
2. Двускатная крыша



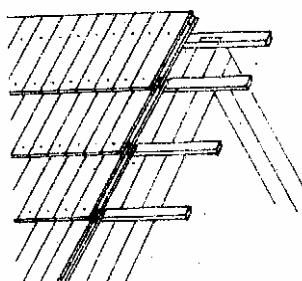
3. Вальмовая крыша



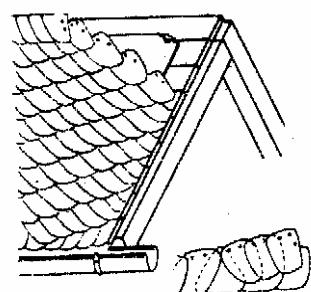
4. Крыша сложного профиля



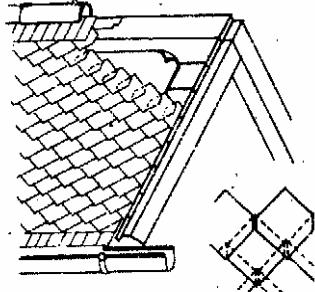
5. Кровля из ржаной соломы или из камыша, 10 кг/м²



6. Кровля из дранки



7. «Немецкая» шиферная кровля, 38 кг/м²



8. «Английская» шиферная кровля (также для плиток из асбестоцемента)

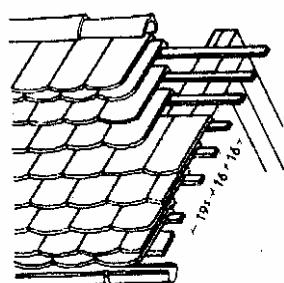
Соломенные кровли (рис. 5) укладывают из ржаной соломы ручного обмолота длиной 1,2–1,4 м или из камыша, положенного комлем книзу слоем толщиной 18–20 см по обрешетке через 30 см; крепление осуществляют с помощью жердей, притянутых проволокой к обрешетке. Жерди перекрывают последующим слоем соломы. В сухих солнечных местностях соломенные крыши служат 60–70 лет, в сырых – не более половины этого срока.

Гонтовые кровли делаются из дубовой, лиственничной, сосной, реже еловой дранки толщиной 1,5–2,5 см, шириной 10–25 см, длиной 80–100 см, прибитой к обрешетке. Драночные кровли следует перебирать каждые 10–12 лет; дубовые служат 90–100, лиственничные 70–80, еловые 35–40 лет. В последнее время применяют асбестоцементную дранку по типу деревянной и толевую дранку с различной окраской (рис. 6).

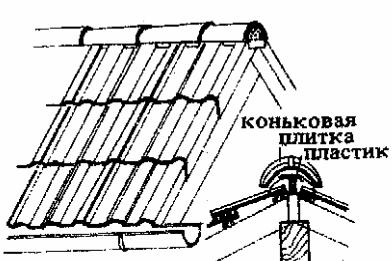
Шиферные кровли укладываются по опалубке из досок толщиной $\geq 2,5$ см, шириной ≤ 16 см с прокладкой тонкого кровельного картона для защиты от пыли и продувания; иногда по обрешетке 4 × 6 см с промазкой снизу раствором. Самые толстые плитки располагают у карнизного свеса, тонкие – у конька, выводя их с изнаночной стороны выше конька на 5–7 см. Последующие плитки перекрывают нижние на 8, лучше на 10 см. Наилучший внешний вид имеет кровля, уложенная «немецким» способом (рис. 7). Кровли из плиток правильной формы более соответствуют искусственному шиферу – асбестоцементному (рис. 8).

Уклон кровель зависит от района строительства, направления ветра и длины стропильных ног: для шиферных кровель длиной до 5 м – 20°, при длине 8–12 м – 25°, при большей длине – 30°; при свободно стоящих зданиях – лучше 35°.

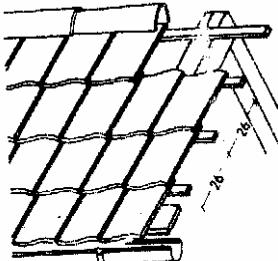
Черепицу чаще всего укладывают в два слоя (рис. 9); в крышах со свесами – на растворе для защиты от задувания пыли и снега. Применяют также черепицу из бетона (рис. 10) – франкфуртскую черепицу, которая укладывается насухо (необходимо вентилирование), а в остальном аналогична обычной черепице (рис. 11). В настоящее время в основном выпускают четырехголовчатую черепицу; в каталоге имеется сортамент битумных плиток, соответствующий размерам обычной черепицы. Есть разновидности для укладки на карнизах, коньках справа и слева, а также фронтонов и т. д.



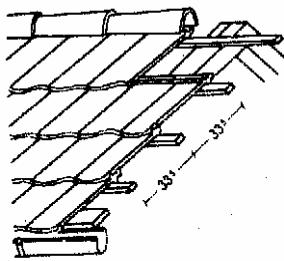
9. Двухслойная кровля из плоской черепицы типа «бабровый хвост»; толщина покрытия – 63 кг/м², 34–44 черепицы на 1 м²



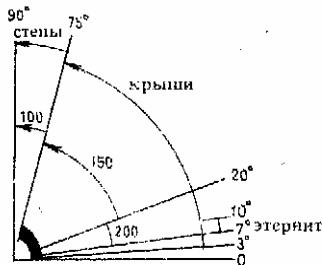
10. Кровельные бетонные плитки, угол ≥ 15°. Деталь укладки конька



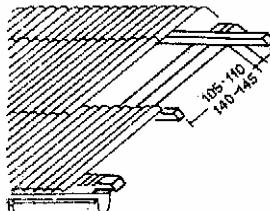
11. Легкая кровля из ячеистобетонной черепицы, 43 кг/м², 15 черепиц на 1 м²



12. Кровля из ячеистобетонной черепицы, 42 кг/м², 15 черепиц на 1 м²



1. Минимальные уклоны крыши



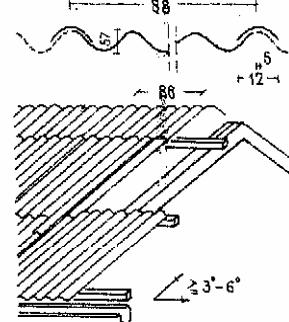
2. Волнистая асбестоцементная кровля с копыковыми и карнизными элементами, 17 кг/м²



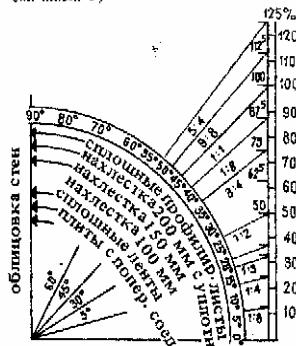
3. Волнистые асбестоцементные листы



4. Варианты крепления



5. Волнистые асбестоцементные листы для плоских кровель (размеры см. табл. 1)



7. Минимальные уклоны кровель из оцинкованной стали:

профиль 18/76	ширина проф.	крепл.	ширина листов	11 воли
ширина проф.	76	крепл.	ширина листов	11 воли
профиль 27/100 станд.нахлестка	ширина проф.	крепл.	ширина листов	8 воли
профиль 30/135	ширина проф.	крепл.	ширина листов	6 воли

11. Кровля из волнистых листов (см. рис. 12 и табл. 3)

Асбестоцементные кровли устраивают из волнистых плит сечением 177/51 мм, по горизонтальным прогонам с шагом 0,7 и 1,45 м для плит длиной 1,6 м и с шагом 1,15, 1,17 для плит длиной 2,5 м с нахлесткой от 150 до 200 мм (рис. 2).

Для жилых домов в основном применяют «берлинскую волну» сечением 130/30, длиной 625 мм (менее прочную, чем плитка сечением 177/51) по частой горизонтальной обрешетке, как сложилось с давних пор. Такие плитки выпускают также длиной 2,5; 2; 1,6 и 1,25 м (рис. 3). Современные крупноразмерные элементы длиной 4; 7,5 и 9 м пригодны для больших пролетов и прежде всего в беснежных районах (рис. 5). Волнистый пластик подходит ко всем этим профилям из различного материала.

Кровли из металла – цинковые, титано-цинковые, медные, алюминиевые, из стали с горячей оцинковкой (рис. 7–9) изготавливают в виде различных соединений в стоячий фальц, желобчатой формы, волнистой формы (рис. 11), с деталями для конька, свесов, фронтона и т.д.; применяют различные способы крепления карнизов (рис. 4).

Медные листы. Их размеры приведены на рис. 10. Из всех металлических кровель самое большое удлинение при разрыве у меди, и поэтому она подходит для работ, связанных с растяжкой, гнутьем и т.д. Для устройства кровель в медь вводят мягкие добавки, для желобов и свесов лучше полутвердая медь.

Очень важна огнестойкость меди, точка плавления которой равна 1083°C.

В зависимости от загрязнений атмосферы возможна окраска медных листов в различные цвета.

Нежелательно в одном покрытии применять алюминий, титановый цинк, оцинкованную сталь, а также освинцованные и легированные стали. Медные кровли не пропускают водяные пары, поэтому они пригодны для холодных покрытий (см. с. 63–65). Вентиляцию рекомендуют устраивать в коньке (рис. 12).

6. Крупноразмерные элементы для крыши и стен (Каналета) (техн. характеристики см. табл. 2)

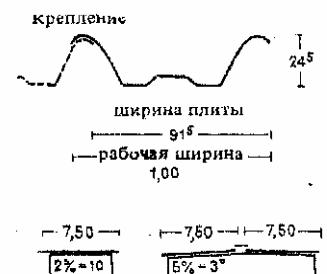
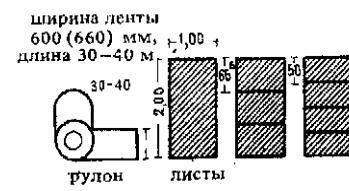
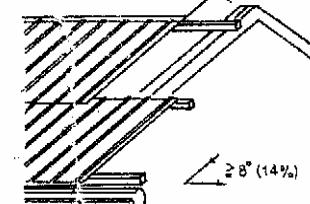
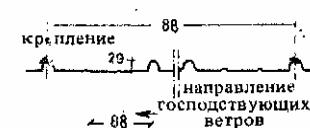


Таблица 2. Технические характеристики к рис. 6

Длина крупных элементов, м	9; 7,5; 4
Ширина, м	1
Рабочая ширина, м	91,5
Толщина, мм	8
Высота профиля, мм	245
Масса, кг/м	19
Цвет краски	Светло-серый

10. Выпускаемая листовая медь для кровель и лент. Разрезка. Наиболее распространена лента максимальной шириной 1000 мм, толщиной 0,1–2 мм; листы 1000 × 2000 мм, толщиной 0,2–2 мм. Возможны и другие размеры. Удельная масса 8,93 кг/дм³.

9. Стальная листовая кровля



вид сбоку

1/2 стандартной волны

1 волна

1 1/2 волны

+ 44 + утолщенный колпак

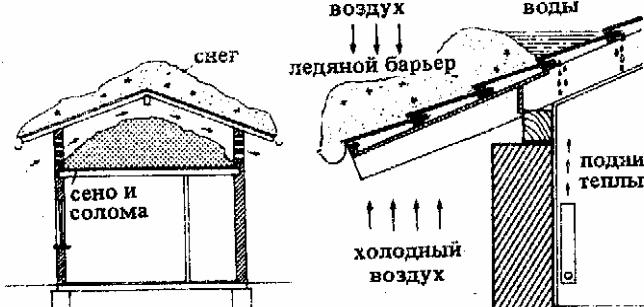
42

170 + 250

Расстояние от карниза до конька, м	Высота профиля, мм
До 6	18–25
6–10	10° (17,4%)
10–15	13° (22,5%)
15–20	15° (25,9%)
Более 15	17° (29,2%)
8–10°	5° (13,9%)
10–15°	10° (17,4%)
Более 15°	12° (20,8%)

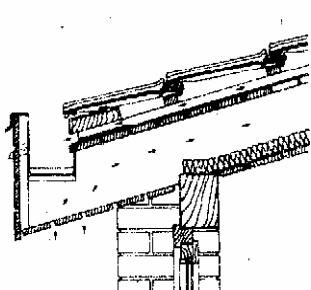
Нахлестка 200 мм с уплотнением
Нахлестка 150 мм без уплотнения
Нахлестка 100 мм без уплотнения

12. Вид сбоку, коньковый элемент

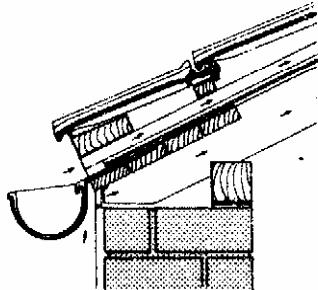


1. Разрез по сельскому для гористых местностей дому со складом корма

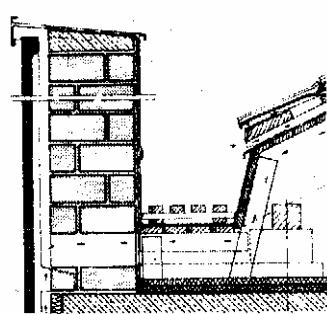
2. Схема таяния льда



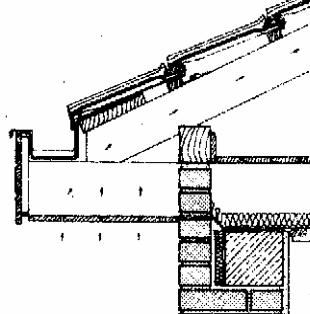
3. Вентилирование кровли через щели в деревянной обшивке



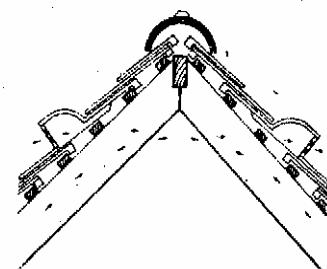
4. Конструкция карниза при двухслойной холодной кровле с промежуточной обрешеткой и растяжками



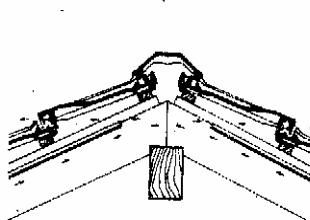
5. Вентилирование покрытия в зоне желоба у аттика



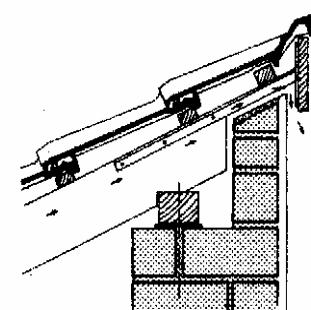
6. Двухслойное холодное покрытие, подача воздуха через доски обшивки



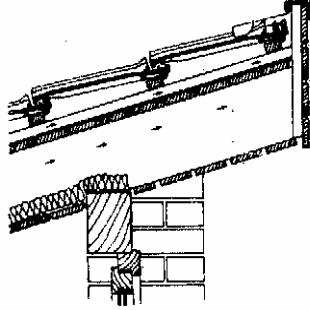
7. Вентилирование в коньке открытого чердака (вентиляционные отверстия должны находиться напротив друг друга)



8. Черепичная кровля с небольшим уклоном, вентиляционная черепица в коньке



11. Односкатная крыша с лобовым бруском и карнизной черепицей



12. Двухслойная холодная кровля. Вентилирование обоих слоев через отверстия в лобовой карнизной доске

Нежилые чердаки старых сельских домов служили «складом» для хранения корма (сена, соломы и т. п.) и были открыты в карнизной части, что обеспечивало проветривание; при этом температура воздуха под кровлей не отличалась от наружной (рис. 1). Снег равномерно лежал на всей чистой поверхности крыши. Нижележащие жилые помещения защищались от холода кормом, сложенным на чердаке.

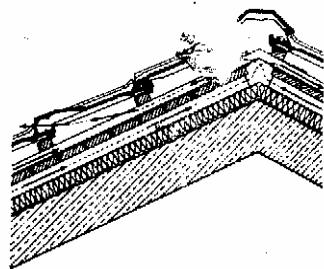
На чердаках часто оборудовались дополнительные помещения для гостей, приезжающих зимой в такие сельские дома. Поскольку эти помещения отапливались, снег над ними таял, в то время как над неотапливаемыми частями чердака он оставался нетронутым (рис. 2). Таяла вода собиралась у этих снежных бугров и проникала через кровлю в помещение (рис. 2). Поэтому в местах подпора воды устраивают металлическую кровлю, которая, однако, ненадежна, со временем ржавеет и портит внешний вид здания.

Кардинальным решением является вентилирование чердака (рис. 3); при малых уклонах устанавливают дополнительную растяжку между промежуточной обрешеткой против снежных заносов (рис. 4). В местностях, где дуют сильные ветры, устраивают коробчатые желоба; здесь также возможно вентилирование (рис. 5).

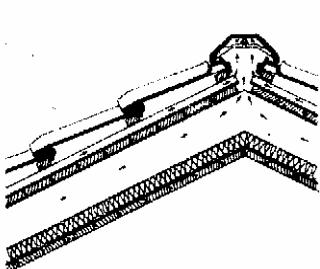
Укладка теплоизоляционных плит под вентилируемым покрытием создает живую атмосферу и снижает затраты на отопление (рис. 3, 6, 10).

В коньке двускатных кровель наиболее целесообразно устанавливать вентилируемые керамические колпаки с двух сторон (рис. 7); для плоских кровель используют вентиляционные блоки в стыке с коньковыми черепицами (рис. 8). В утепленных плоских черепичных кровлях эти блоки устанавливают ниже, что позволяет вентилировать покрытие. Растважки защищают от задувания наряда с прочими предохранительными мерами (рис. 9). Самая новая конструкция – коньковые вентиляционные черепицы (рис. 10) с двумя косыми прорезями по 15 см^2 , которые переходят по глубине в расположение выше отверстия площадью около 30 см^2 .

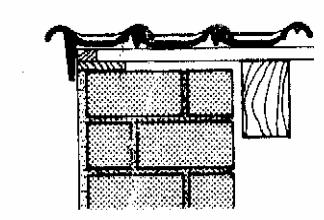
В односкатных крыши вентиляционные отверстия должны находиться в самой высокой точке притока на карнизе (рис. 11–12). На фронтонах не требуется вентиляционных отверстий, когда естественный поток воздуха проходит по уклону крыши (рис. 13). Но и в данном случае лучше позаботиться о дополнительном вентилировании (рис. 14).



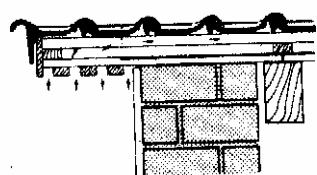
9. Двухслойная холодная крыша в виде черепицы по железобетонному покрытию



10. Черепичная кровля с вентилируемым коньком над чердаком



13. Конструкция карниза с небольшим свесом без вентиляционных отверстий

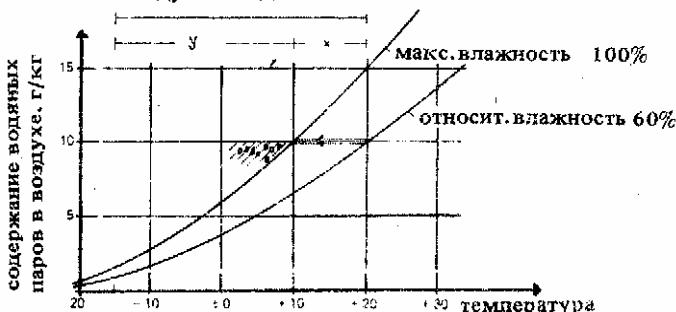


14. Приток и вытяжка через отверстия в свесе кровли; однако требуется продольная вентиляция в двухслойных кровлях

Уклоны крыш, град (см. также с. 40, табл. 2)

Эксплуатируемая плоская крыша	2-4	обычно	3
Гальцементная крыша	2,5-5	»	3-4
Толстая, посыпанная песком	3-30	»	4-10
Толстая двухслойная	4-50	»	6-12
Цинковая с двойными стоячими фальцами (из цинковых лент)	3-90	»	5-30
Толстая однослоистая	8-15	»	10-12
Из кровельной стали	12-18	»	15
Из шпунтованной черепицы (с 4 желобками)	18-50	»	22-45
Драночная (гонтовая)	18-21	»	19-20
Из обычной голландской черепицы	20-33	»	22
Из волнистого листового цинка и волнистой кровельной стали	18-35	»	25
Из волнистого асбестоцемента	5-90	»	30
Из асбестоцементных плит	20-90	»	25-45
Двухслойная шиферная	25-90	»	30-50
Однотипная шиферная	30-90	»	45
Из стекла	30-45	»	33
Двухслойная из плоской черепицы	30-60	»	45
Двухслойная из формовой черепицы	35-60	»	45
Из желобчатой черепицы	40-60	»	45
Из щепы	45-50	»	45
Камышовая и соломенная	45-80	»	60-70

разность температур между внутренним и наружным воздухом +20°-15°C



1. Влажный воздух выделяет влагу при охлаждении ниже точки росы. Разность между температурой воздуха в помещении и точкой росы (в зависимости от содержания в воздухе водяных паров) может быть задана в виде доли x (в %) от разности температур снаружи и внутри помещения (табл. 1). Разность температур снаружи и внутри распределяется на слои конструкций и воздуха в соответствии с их долей в теплоизоляции. Если на внутренней стороне пароизоляции на теплоизоляционном слое процентное отношение равно 100%, то температура пароизоляции остается выше точки росы и не будет конденсации.

Таблица 1. Максимальная толщина теплоизоляции в % от толщины конструкции, при которой на внутренней стороне пароизоляции, включая воздушную прослойку, не возникает конденсат

	Жилые помещения, 20° С, относит. влажность 60%	Плавательные бассейны, 30° С, относит. влажность 70%				
Наружная температура	-12	-15	-18	-12	-15	-18
x, %	25	23	21	15	14	13

Пример:

Жилое помещение, температура воздуха 20° С, относительная влажность 60% (в соответствии с DIN 4108). Наружная температура -15°, x=23%.

Бетонное покрытие 20 см $1/\Lambda = 0,114 \text{ м}^2 \cdot \text{ч} \cdot \text{К/ккал}$

Внутренняя воздушная прослойка $1/\alpha = 0,140 \text{ м}^{-1}$

Слон для пароизоляции $= 0,254 \text{ м}^{-1}$

$0,254 \approx 23\%$; $100\% = 1,104 \text{ м}^2 \cdot \text{ч} \cdot \text{К/ккал}$. При теплоизоляции $\geq 1,105 - 0,254 = 0,85$ достаточно $\geq 3 \text{ см}$ стиропора, чтобы не было конденсата на пароизоляции.

Холодные кровли (см. с. 65). Конструкция с вентилируемой кровлей не позволяет делать уклон менее 10%, в связи с чем в настоящее время их применяют только с пароизоляцией.

Теплые кровли обычной формы. Конструкция с пароизоляцией. Состав (снизу вверх): крыша, пароизоляция, теплоизоляция, гидроизоляция, защитный слой.

Теплая кровля зеркальной формы (см. с. 65). Состав (снизу вверх): крыша, гидроизоляция, теплоизоляция (теплоизолирующий слой), защитный слой.

Теплая кровля с бетонным слоем (см. с. 65). Состав (снизу вверх): теплоизоляция, бетонные плиты, служащие покрытием и гидроизоляцией. Несущие сплошные плиты следует укладывать так, чтобы сохранялась возможность их перемещения при температурных деформациях кровли; наиболее рационально над несущими стенами устраивать скользящие швы (см. с. 64).

рис. 5-8) и отделять покрытие от внутренних стен, для чего на стены наклеивают полосы из стиропора. Надежная конструкция получается при уклоне 1,5%, лучше 3%.

Пароизоляция устраивается по возможности в виде полос из алюминиевого сплава толщиной 0,2 мм по выравнивающему слою из стекловатной дырячкой ленты (вначале слой битумной мастики для удаления пыли); слой пароизоляции укладывают как можно ниже, чтобы исключить образование конденсата (рис. 1, табл. 1). Выравнивающий слой защищает только от механических повреждений. Теплоизоляцию выполняют по возможностям из стойких материалов (пеноматериалы); ее толщина принимается по рис. 2; устраивают двухслойную конструкцию или швы с фальцами, лучше всего загнутые фальцы.

Кровельный ковер укладывают по пароизоляционному слою (рифленый картон или теплоизолационный слой с канавками против образования пузырей) в три слоя с разливом и укаткой, равных двум слоям стеклоткани с уложенным между ними слоем стекловаты или в два слоя со сваркой на толстой битумной ленте ($d \geq 5 \text{ мм}$). Допускается однослоистая пленка, однако она неподежна из-за небольшой толщины (возможны механические повреждения) и возможных дефектов в швах.

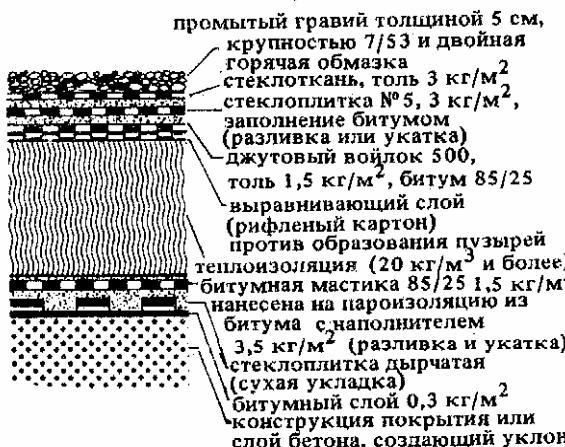
Защитный слой выполняют по возможности в виде посыпки толщиной 5 см из гравия крупностью 7-15 мм с двойной проливкой горячим битумом, что предотвращает образование пузырей; этот слой защищает от температурных воздействий, механических нагрузок, ультрафиолетового облучения. Дополнительную надежность создает укладка плит из резиновой крошки толщиной 8 мм под посыпкой (при устройстве террас и садов на крыших - обязательна).

Основные детали. Впускные отверстия (см. с. 64, рис. 1-4) всегда с теплоизоляцией, двухуровневые с подсоединением к пароизоляции; теплоизолированные сточные трубы с пароизоляцией (см. с. 64, рис. 4), предотвращающей повреждения, связанные с образованием конденсата. Уклон к впускным отверстиям не более 3%.

Нет необходимости в вентилировании скользящего слоя для выравнивания давления пара. Швы скользления по краям кровли выполняются как обычно (см. с. 64, рис. 5-8). На краях подвижно примыкание со сборными алюминиевыми или бетонными профилями (см. с. 64, рис. 5-8). Цинковые включения запрещены техническими условиями (разрывают кровлю).

Крепление к стене осуществлять на $\geq 15 \text{ см}$ выше уровня водоотвода механическим способом, а не только на kleю (см. указания DIN 4122).

При применении трапециoidalных листов в качестве несущей кровли может возникнуть разрыв из-за колебаний. Поэтому необходимо принимать меры по повышению жесткости (более толстая сталь), снижению колебаний (гравийная посыпка) и применять высокопрочный кровельный ковер. Пароизоляцию всегда следует приварить (для отвода тепла подкладывают тонколистовую сталь).



2. Удлиненная конструкция теплого покрытия

Таблица 2. Значения термического сопротивления $1/\Lambda$ для плоских кровель (DIN 4108)

Масса кровли, кг	Требуемое термическое сопротивление $1/\Lambda$ в температурном районе		
	I	II	III
100	1,25	1,25	1,25
50	1,25	1,4	2
20	1,30	1,85	2,6

Варианты холодных кровель

Покрытие террас (см. с. 64, рис. 15): свободная укладка в гравийную постель или по высоким опорам. Преимущество: уровень водоотвода ниже покрытия; отсутствует промерзание.

Сад на крыше с дренажем из дренажных плит, мелкозернистая или гравийная посыпка; сверху – фильтрующий слой (см. с. 64, рис. 16).

Крыши над бассейнами и т. п.: вентилируемые полвесные покрытия или покрытия с подогревом. Вместо таблицы здесь используют график (с. 63, рис. 1). Обычно толщина всех слоев до пароизоляции, включая воздушную прослойку, обеспечивает максимум 13,5% сопротивления теплопередачи 1/К.

Наиболее простое и экономичное решение – крыши из древесины (рис. 1). Важно сделать теплоизоляцию над пароизоляцией толще, чем в сплошных покрытиях не только из-за меньшей массы, но также из-за того, что доля слоев до пароизоляции (воздушная прослойка + + толщина древесины) слишком велика.

Обратная конструкция (рис. 4). Необычное решение с долговременным испытанием (до настоящего времени выполнялась только из различного пенополистирола). В качестве пригруза во многих районах ФРГ применяют гравий, но лучше использовать плиты. Преимущества: быстро высыхать после дождя, легко обнаружить дефекты, неограниченная область применения. Теплоизоляция на 10–20% толще, чем в обычной кровле.

Бетонная крыша (рис. 2): из-за неправильного положения теплоизоляции возникает значительное выделение конденсата, который летом высыхает; непригодна для сырых помещений. Большое значение имеет тщательность производства работ.

Холодная кровля (рис. 5, 6)

Совершенно плоская холодная кровля устраивается только с пароизоляцией (сопротивление диффундированию см. с. 75–87). Пролеты ≥ 10 м. В бассейнах ≥ 100 м. Воздушная прослойка служит только для выравнивания давления паров (как в теплой кровле), так как становится эффективной для вентилирования лишь при уклоне более 10%. Состав кровли см. рис. 5, 6.

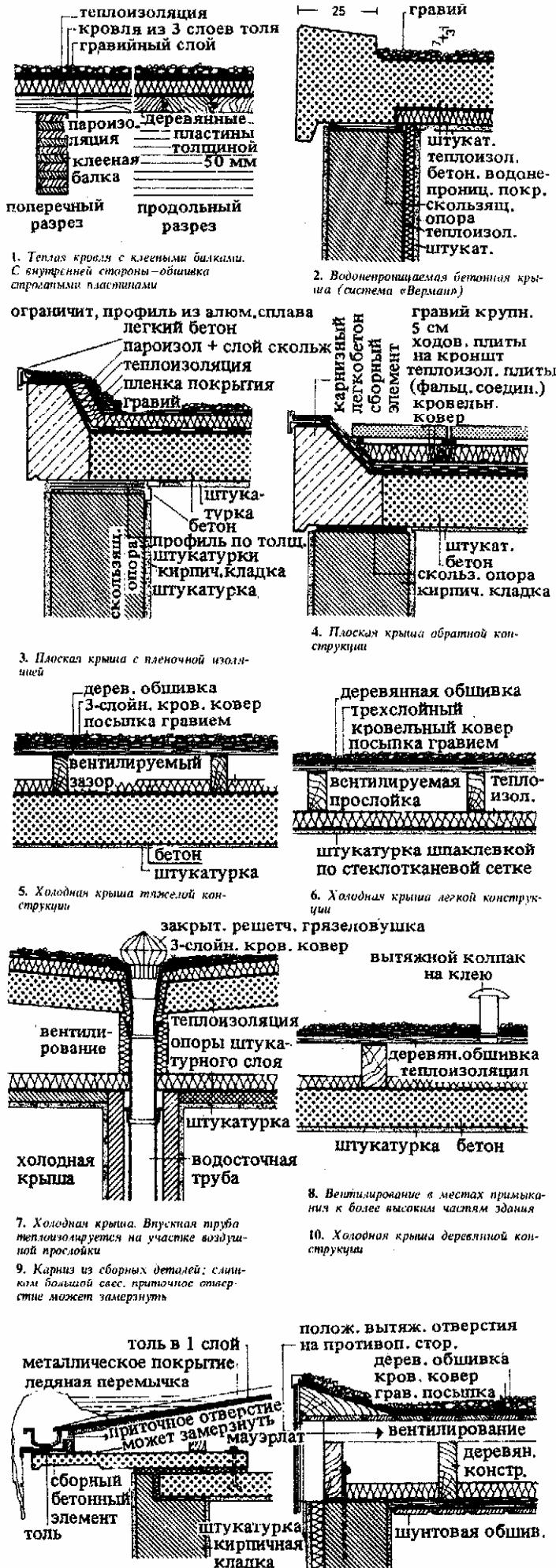
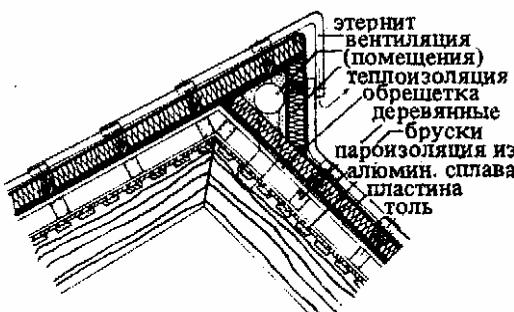
Важно, чтобы внутренняя поверхность была воздухонепроницаема. Теплоизоляцию см. с. 63; гидроизоляция – как у теплой кровли (см. с. 63). Уклон 1,5%, лучше 3%, что важно для удаления влаги. Впускные отверстия также изолируются в зоне воздушной прослойки (рис. 7); выпускные трубы следует применять теплоизолированные.

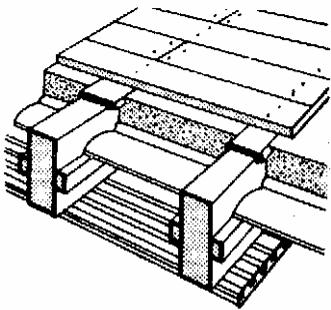
Пароизоляция должна быть неразрывной (плотная нахлестка и крепление к стенам, особенно в бассейнах; тщательная установка крепежных элементов).

При легких конструкциях следует погасить температурные колебания путем укладки дополнительных утяжеляющих слоев (аккумулирование тепла) под теплоизоляцию. При сильных температурных колебаниях необходимо регулировать микроклимат в помещении, а не рассчитывать только на теплоизоляцию.

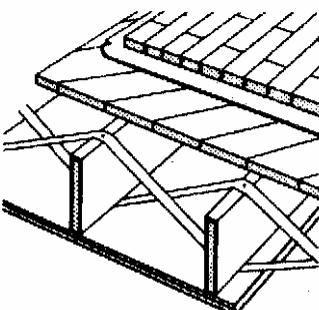
При искусственной вентиляции помещений с холодными кровлями всегда возникает разрежение, так как воздух помещения нагнетается в полое пространство покрытия.

11. Вентиляция в коньке скатной холодной крыши бассейна

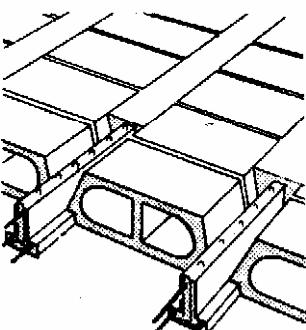




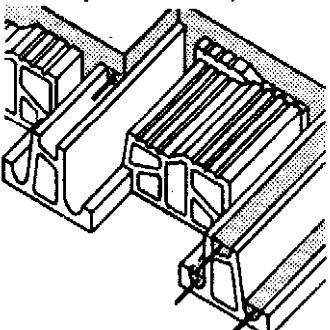
1. Деревянное перекрытие по балкам с накатом: масса 200–250 кг/м²



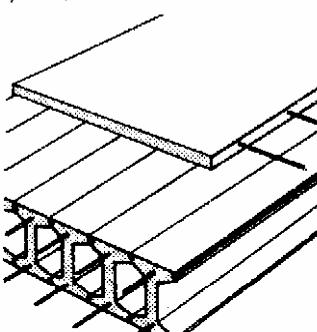
2. Перекрытие по дощатым балкам с ребрами жесткости из стальных полос. Без гасынки. Масса 65–90 кг/м² (американская система)



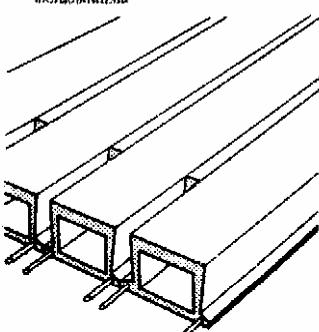
3. Сборное перекрытие с вкладышами, не учитываемыми при статическом расчете



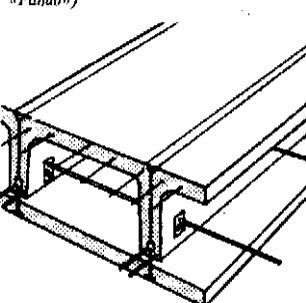
4. Сборное перекрытие из железобетонных балок с керамическими вкладышами



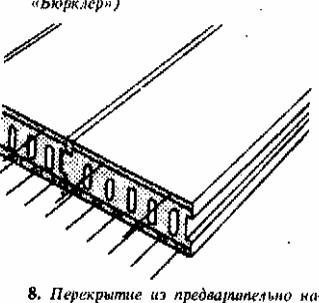
5. Сборное перекрытие из железобетонных двутавровых балок (система «Рапид»)



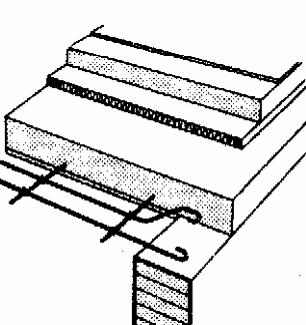
6. Сборное перекрытие из коробчатых железобетонных балок (система «Берклер»)



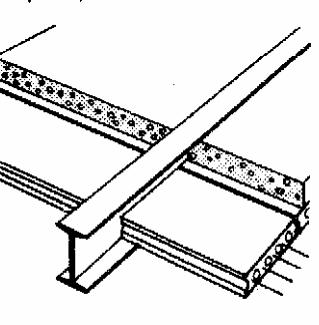
7. Сборное перекрытие из соединенных на болтах П-образных железобетонных блоков с большой поперечной жесткостью



8. Перекрытие из предварительно напряженных легкобетонных пустотных плит. Нижний слой толщиной 2–3 см и верхний слой толщиной 1 см выполнены из тяжелого бетона. Арматура размещена в нижнем слое



11. Плоская железобетонная плита с армированием в одном или двух направлениях; в последнем случае соотношение ширины и длины плиты не более 1:1,5. Толщина плиты ≥ 7 см, более экономично – до 15 см



12. Перекрытие по стальным балкам с заполнением армированными немозбетонными плитами (длина до 130 см, ширина 35 см, толщина 8,5 см). По ним легкобетонная подготовка

Перекрытия по деревянным балкам с накатом (рис. 1) и засыпкой из прокаленного песка, гравия, щебня, иногда и сухой глиняной смеси с собственной массой 200–250 кг/м² (после устройства крыши) обладают достаточными тепло- и звукоизолирующими качествами без каких-либо дополнительных мероприятий.

В перекрытиях по дощатым балкам (рис. 2, распространены в Америке) жесткость и равномерное распределение нагрузок обеспечивают устройством крестообразных раскосов из деревянных брусков или из полосовой стали и косого рабочего настила, который используется также в качестве подмостей. Сплошной подстилающий слой из строительного картона под чистым полом повышает звукоизоляцию помещений, хотя и не вполне отвечает действующим нормам.

Деревянные перекрытия в меньшей степени способствуют устойчивости стен, чем перекрытия из каменных материалов. Они подвержены гниению, образованию плесени и повреждению домовыми вредителями.

Перекрытия по стальным балкам (рис. 12) делают с накатом из монолитного бетона при расстоянии между балками ≤ 150 см; из кирпича при расстоянии между балками ≤ 130 см и в виде кирпичных сводов, при которых расстояние между балками определяется расчетом и составляет около 3 м.

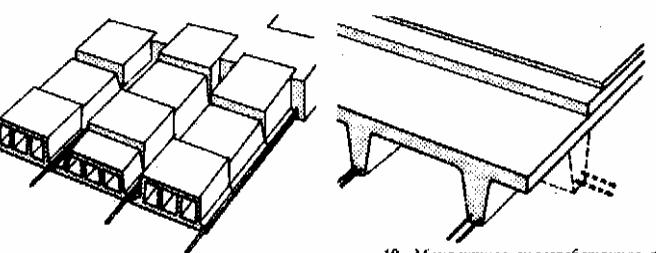
Монолитные железобетонные перекрытия (рис. 10, 11) приобретают несущую способность только после схватывания бетона; они способствуют внесению влаги в постройку.

Сборно-монолитные (рис. 9) и сборные железобетонные перекрытия (рис. 3–8) возводятся без опалубки и способны сразу воспринимать нагрузки.

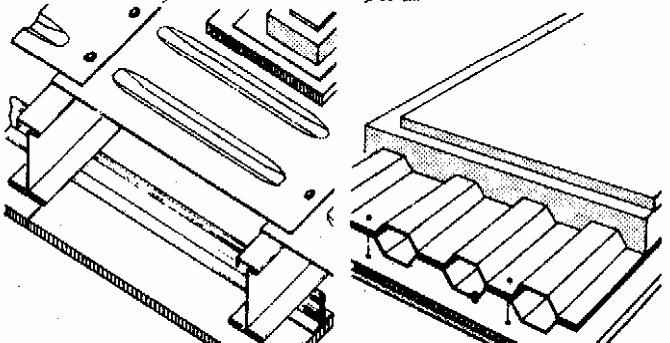
Осевые расстояния между балками ребристых перекрытий принимают в соответствии с числовым рядом: 250–350–500–625–750–1000–1250 мм, далее кратно 1,25 м.

Ребристые перекрытия с вкладышами, не участвующими в статической работе перекрытия, создают гладкую поверхность потолка; вкладыши в виде деревянных рамок с камышовыми матами (система Польман), керамические (система Акерман, Кайзер), из щакло- или пемзобетона (система Реми), из древесной стружки и других легких материалов (система Вирус, Монтафикс).

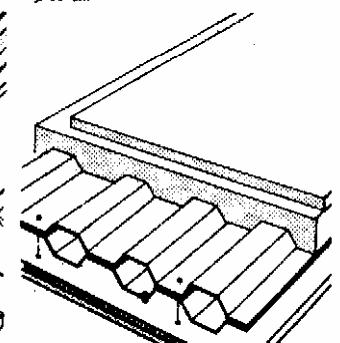
Оштукатуривание потолка производится по реечным матам, камышовыми матам, цельногяннутой или плетеной металлической сетке, по древесно-стружечным, гипсовым и легкобетонным плитам.



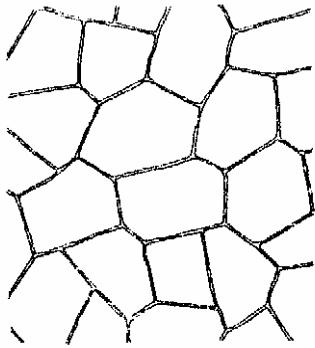
10. Монолитное железобетонное ребристое перекрытие, расстояние между ребрами ≤ 70 см, толщина ребер ≥ 3 см, толщина плиты равно 1/10 расстояния между осями ребер, но не менее 5 см, заделка ребер на опоре ≥ 15 см



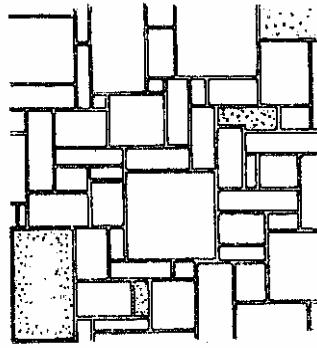
13. Перекрытие по фасонным балкам из листовой стали. Шаг балок по DIN 4172



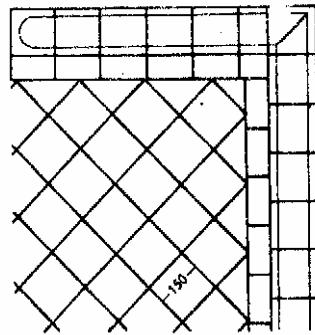
14. Перекрытие из листовой стали фасонного профиля. Каналы могут быть использованы для проводов. Подвесной штукатуренный потолок. Слой бетона на подвесном потолке создает хорошую звукоизоляцию



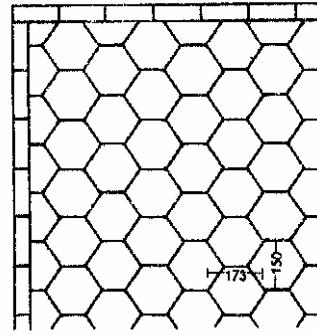
1. Пол из плит естественного камня неправильной формы



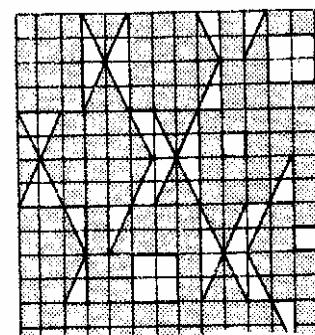
2. Пол из плит естественного камня «пірамідальн» кладки



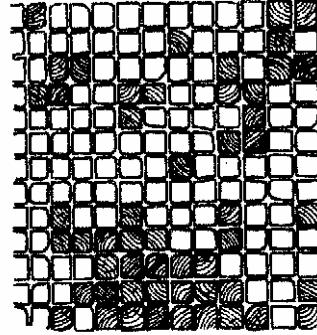
3. Пол из диагонально уложенной искусственной плитки (150 x 150 x 12 мм) с жалобом и фризом



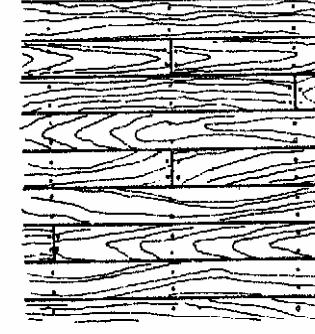
4. Пол из шестиугольных керамических плиток с фризом (толщина 12 мм)



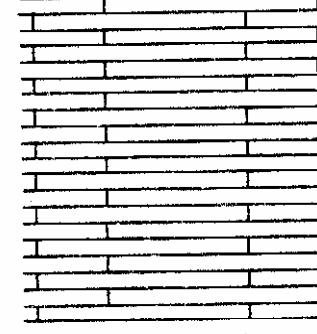
5. Пол из пластиковых плиток со свободным рисунком



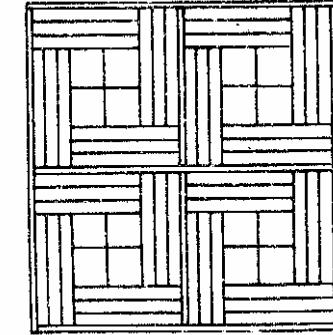
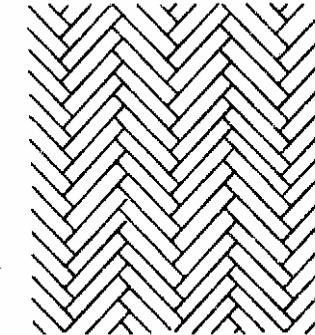
6. Торцовый пол; шашки 80 x 80 или 80 x 250 мм



7. Дощатый пол; при необходимости выполняется соединение с пазом и гребнем (паркетом)



8. Пол из длинных клепок (ширина 45-100 мм, длина 700 мм и более с градацией в 50 мм)



Общий облик помещений в большой степени зависит от вида пола; затраты на содержание пола влияют на расходы по эксплуатации квартиры.

1. **Полы из каменных плит** естественных пород, из плит терракото, клинкера, керамических, стеклянных, ксиолитовых, асфальтовых и пластиковых плит и т. п. большей частью легко поддерживать в чистоте, однако они холодные и жесткие (пригодны для размещения приборов лучистого отопления в полу).

Естественный камень для полов применяется в виде:

- плит, полученных в карьере (сланцевые породы, песчаник), неправильной формы с приколкой или притеской кромок);
- пильных плит (известняк, мрамор, песчаник и все изверженные породы) с любой обработкой поверхности; размеры сторон 25-75 см и больше. Толщина плит 20-50 мм (рис. 1-4). Плиты кладут по бетонной подготовке или стяжке на слое известия и цементного раствора толщиной 25-35 мм. При необходимости предусматривают уклоны для отвода воды (прачечные, кухни, ванные).

Клинкерные полы см. с. 49.

Пробковые плитки и плитки из искусственных материалов толщиной 3-5 мм (флурфлекс, ПВХ, миполам и т. п.) наклеиваются по бетонной подготовке (рис. 5).

2. Бесшововые полы

Бесшовные гипсовые полы из эстрихгипса или ангидритового гипса могут служить как чистым полом, так и подготовкой под полы из линолеума, резины и т. п. Плавающие бесшовные гипсовые полы делают толщиной 35-40 мм по изолирующей прокладке толщиной 10-12 мм (DIN 4109).

Ксиолитовые бесшовные полы (DIN 272) укладываются в два слоя; в качестве основания под паркет или под другой силошный чистый пол - в один слой. При устройстве ксиолитового пола по деревянному настилу для надежной связи между ними применяют оцинкованные гвозди.

Бесшовные полы из литого асфальта толщиной 30 мм (также из цветного асфальта) пригодны для сырых помещений и во временных сооружениях при небольшой величине сосредоточенных нагрузок от мебели и т. п. (DIN 1966).

Цементные полы ввиду их большой жесткости необходимо членить температурными швами на участки площадью около 20 м².

Полы террасио серого цвета делают на обычном цементе; пол делают на участки площадью около 1 м² раскладками из латуни или пластика.

Высокопрочные бетонные полы применяют при больших нагрузках (дуромит, диамантбетон, стеклон-ферубинбетон и т. д.).

Бесшовные легкобетонные полы применяют для обеспечения теплоизоляции; материал - пенобетон толщиной 45 мм.

3. Мозаичные полы делают из разноцветных пород камня, из стекла, керамики и естественных камней на цементном растворе или на клее.

4. Ковровые силошные полы делают из разных тканей (волосяных, велюровых, нейлоновых); крепление по краям специальными ковровыми гвоздями, крючками, деревянными рейками или металлическими планками.

5. Деревянные полы

Деревянный торцовый пол из круглых или квадратных шашек (DIN 68701, 18367) укладываются по бетонной подготовке, швы заливают битумом, по длине оставляют деформационные швы толщиной 5 см (рис. 6).

Дощатый пол делают из нестроганных или строганных с одной или с двух сторон досок толщиной 24 мм, шириной 10-15 см (рис. 7); системы соединения смежных досок - разные: простая прифуговка, в четверть, в шпунт, с пазом и гребнем.

Паркетные полы из естественной древесины (по DIN 18356, 280):

a) из отдельных клепок (рис. 8, 9) с размерами по DIN 280: укладка на гвоздях по силошному дощатому настилу или по гвоздевой подготовке, а также без гвоздей по асфальту или стяжке по DIN 281;

b) из щитового паркета (рис. 10) с размерами сторон 35-70 см; ценные породы древесины, наклеенные на щит, образуют декоративно-орнаментальный рисунок;

c) сборный паркет с плавающей укладкой.

Сборный паркет изготавливается на заводе из обычных или экзотических пород дерева крупноразмерными элементами с обработанными краями по DIN 280, лист 5; укладка плавающая со швами шириной 1-1,5 см по периметру (перекрыты рейками). Звукоизоляция от шагов 9 дБ; усадочных швов не требуется.

9. Паркетный пол в «елку» из короткой клепки (ширина от 45 до 110 м с градацией 5 мм, длина 200-650 мм)

10. Щитовой паркет: иногда применяют кленку из ценных пород дерева, выкладывая орнаментальный рисунок